

## (b) S<sub>s</sub>-D1 (H+, V+), 鉛直

第4-3図(1) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a)  $S_{\,\rm s}\!-\!D\,1$  (H+, V–) ,  ${\rm M}{\mathbb {\Psi}}$ 



(b) S<sub>s</sub>-D1 (H+, V-), 鉛直

第4-3図(2) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a)  $S_s - D 1$  (H-, V+),  $\Lambda \Psi$ 



## (b) S<sub>s</sub>-D1 (H-, V+), 鉛直

第4-3図(3) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a)  $S_{\rm s}{-}D\,1$  (H-, V-) , 水平



(b) S<sub>s</sub>-D1 (H-, V-), 鉛直

第4-3図(4) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)







(b) S<sub>s</sub>-11, 鉛直

第4-3図(5) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a) S<sub>s</sub>-12, 水平



(b) S<sub>s</sub>-12, 鉛直

第4-3図(6) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)







第4-3図(7) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a) S<sub>s</sub>-14, 水平



(b) S<sub>s</sub>-14, 鉛直

第4-3図(8) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a) S<sub>s</sub>-21, 水平



(b) S<sub>s</sub>-21, 鉛直

第4-3図(9) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a) S<sub>s</sub>-22, 水平



(b) S<sub>s</sub>-22, 鉛直

第4-3図(10) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a)  $S_{\,\rm s}\!-3\,1$  (H+, V+) ,  ${\rm M}{\mathbb {\Psi}}$ 



第4-3図(11) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a)  $S_{\,\rm s}\!-3\,1$  (H-, V+) ,  ${\rm M}{\mathbb {T}}$ 



(b) S<sub>s</sub>-31 (H-, V+), 鉛直

第4-3図(12) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (①原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



(a)  $S_s - D 1$  (H+, V-),  $\% \Psi$ 



(b) S<sub>s</sub>-D1 (H+, V-), 鉛直

第4-3 図(13) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (②地盤物性のばらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース)



(a) 
$$S_s$$
-D1 (H+, V-), 水平



(b)  $S_s - D1$  (H+, V-), 鉛直

第4-3図(14) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (③地盤物性のばらつきを考慮(-1σ)した解析ケース)



(a)  $S_{\,\rm s}\!-\!D\,1$  (H+, V–) ,  ${\rm M}{\mathbb {T}}$ 



(b) S<sub>s</sub>-D1 (H+, V-), 鉛直

第4-3図(15) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (④敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により 地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)



(a)  $S_s - D 1$  (H+, V-),  $\% \Psi$ 



(b)  $S_s - D1$  (H+, V-), 鉛直

第4-3図(16) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (⑤原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース)



(a)  $S_{\,\rm s}\!-\!D\,1$  (H+, V–) ,  ${\rm M}\Psi$ 



(b)  $S_s - D1$  (H+, V-), 鉛直

第4-3 図(17) 防潮壁縦断方向(③-③断面)の最大加速度分布図 (⑥地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース) V-2-2-39-1 防潮堤(鉄筋コンクリート防潮壁)の耐震性についての計 算書

1. 概要	ङ्
2. 基本	☆方針・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
2.1	位置
2.2	構造概要······3
2.3	評価方針
2.4	適用基準······10
3. 耐	震評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
3.1	評価対象断面・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
3.2	許容限界
3.3	評価方法
4. 耐	震評価結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
4.1	構造部材の健全性に対する照査結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
4.2	基礎地盤の支持力性能に対する評価結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
4.3	構造物の変形性に対する評価結果・・・・・ 67

## 1. 概要

本資料は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に設定している構造強度及び機能維持の設計方針に基づき、鉄筋コンクリート防潮壁が基準地震動に対して十分な構造強度、支持性能及び止水機能を有していることを確認するものである。

鉄筋コンクリート防潮壁に要求される機能の維持を確認するに当たっては,地震応答解析に基 づく構造部材の健全性評価,基礎地盤の支持性能評価及び構造物の変形性評価により行う。
## 2. 基本方針

# 2.1 位置

鉄筋コンクリート防潮壁の位置図を第2-1図に示す。



第2-1図 鉄筋コンクリート防潮壁位置図

### 2.2 構造概要

鉄筋コンクリート防潮壁は、1 ブロック幅約 11 m~20 m、天端高 T.P.+20 m、奥行約 10 m の鉄筋コンクリート造の構造物であり、ブロック間は止水ジョイントを施した構造である。鉄筋コンクリート防潮壁は、地中連続壁基礎を介して十分な支持性能を有する岩盤に設置する。 また、鉄筋コンクリート防潮壁に防潮扉及びフラップゲートを設置する。

鉄筋コンクリート防潮壁のたて壁と地中連続壁基礎とは,鉄筋コンクリートフーチングを介 した剛結合で一体構造とする。

鉄筋コンクリート防潮壁の検討対象位置平面図を第2-2回に、概要図を第2-3回に、構造図 を第2-4回に示す。



第2-2図 鉄筋コンクリート防潮壁 検討対象位置平面図



鉄筋コンクリート防潮壁の取水構造物の北側概要図





**シートジョイント** 止水ジョイント部材の概要図

第2-3図 鉄筋コンクリート防潮壁構造概要図

第2-4図(1) 鉄筋コンクリート防潮壁構造図(フラップゲート部)

第 2-4 図(2) 鉄筋コンクリート防潮壁構造図(防潮扉部)

#### 2.3 評価方針

防潮堤(鉄筋コンクリート防潮壁)は、Sクラス施設である浸水防護施設に分類される。 鉄筋コンクリート防潮壁の耐震評価は、設計基準対象施設の評価として、第2-1表に示すと おり、構造部材の健全性評価及び基礎地盤の支持性能評価を行う。

構造部材の健全性評価については、添付書類「V-2-2-38-1 防潮堤(鉄筋コンクリート防 潮壁)の地震応答計算書」により得られた荷重を用いた応力解析に基づく発生応力が許容限界 以下であることを確認する。基礎地盤の支持性能評価については、基礎地盤に作用する接地圧 が極限支持力に基づく許容限界以下であることを確認する。

構造物の変形性評価については、止水ジョイント部材の変形量を算定し、試験により確認し た許容限界以下であることを確認する。

機器・配管系の加速度応答は,解放基盤表面で定義される基準地震動S。を1次元波動論に より地震応答解析モデル底面位置で評価し,構造物と地盤の連成系2次元有効応力解析を実施 して求める。

なお,防潮扉の評価を添付書類「V-2-10-2-2-3 防潮扉の耐震性についての計算書」に示 す。

鉄筋コンクリート防潮壁の耐震評価フローを第2-5図に示す。

評価方針	評価項目	Ī	部位	評価方法	許容限界
		鉄筋コ 防潮壁	ンクリート	発生応力が許容限界 以下であることを確 認	短期許容応力度
構造強度 を有する	構 造 部 材 の 健全性	フーチン	ノグ	発生応力が許容限界 以下であることを確 認	短期許容応力度
こと		地中連約	壳壁基礎	発生応力が許容限界 以下であることを確 認	短期許容応力度
	基 礎 地 盤 の 支持性能	基礎地構	<u>л</u> . Д	接地圧が許容限界以 下であることを確認	極限支持力*
	構造部材の	鉄筋コ 防潮壁	ンクリート	発生応力が許容限界 以下であることを確 認	短期許容応力度
止水性を 損なわな	健全性	地中連約	壳壁基礎	発生応力が許容限界 以下であることを確 認	短期許容応力度
いこと	基礎地盤の 支持性能	基礎地構	љ "Д	接地圧が許容限界以 下であることを確認	極限支持力*
	構造物の変形 性	止水ジ ョイン ト部	止水ジョ イント部 材	発生変形量が許容限 界以下であることを 確認	<ul><li>有意な漏えいが</li><li>生じないことを</li><li>確認した変形量</li></ul>

第2-1表 鉄筋コンクリート防潮壁の評価項目

注記 \*:妥当な安全余裕を考慮する。



<耐震性評価>

- 注記 \*1:構造部材の健全性評価を実施することで,第2-1表に示す「構造強度を有すること」 及び「止水性を損なわないこと」を満足することを確認する。
  - \*2:基礎地盤の支持性能評価を実施することで,第2-1表に示す「構造強度を有すること」 及び「止水性を損なわないこと」を満足することを確認する。
  - \*3:構造物の変形性評価を実施することで、第2-1表に示す「止水性を損なわないこと」 を満足することを確認する。

第2-5図 鉄筋コンクリート防潮壁の耐震評価フロー

2.4 適用基準

適用する規格,基準類を以下に示す。

- ・コンクリート標準示方書 [構造性能照査編] ((社) 土木学会, 2002 年制定)
- ・道路橋示方書(I共通編・IV下部構造編)・同解説((社)日本道路協会,平成24年3月)
- ・原子力発電所屋外重要土木構造物の耐震性能照査指針・マニュアル((社)土木学会, 2005年)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針JEAG4601-1987 ((社)日本電気協会)
- ・鋼構造設計基準-許容応力度設計法-((社)日本建築学会,2005年9月)

## 3. 耐震評価

3.1 評価対象断面

評価対象断面は,鉄筋コンクリート防潮壁の構造上の特徴や周辺地盤状況を踏まえて選定する。第 3-1 図に評価対象断面位置図を,第 3-2 図に評価対象断面図を示す。



第 3-1 図 鉄筋コンクリート防潮壁の評価対象断面位置図



第 3-2 図(1) 鉄筋コンクリート防潮壁 評価対象断面図(①-①断面)



### 3.2 許容限界

許容限界は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に基づき設定する。

(1) 鉄筋コンクリートの許容限界

許容限界については、「コンクリート標準示方書[構造性能照査編]((社)土木学会、2002年制定)」及び「道路橋示方書(I共通編・IV下部構造編)・同解説((社)日本道路協会、平成24年3月)」に基づき第3-1表のとおり設定する。短期許容応力度は、コンクリート及び鉄筋の許容応力度に対して1.5倍の割増しを考慮する。

	6			許容限界
	言半伯	山項目		$(N/mm^2)$
コンクリート*1	$f' = 40 \text{ N/mm}^2$	短期許容曲げ圧縮応	力度 σ ca	21.0
	$1_{ck} - 40_{N/mm^{-1}}$	短期許容せん断応力	$0.825^{*3}$	
	CD400*2	短期許容引張応力	軸方向鉄筋	435
6H- 55	SD490	度 σ <sub>sa</sub>	せん断補強筋	300
跃筋	SD390*1	短期許容引張応力度	容引張応力度 σ <sub>sa</sub> 309	
	SD345*1	短期許容引張応力度	294	

第3-1表 許容限界

注記 \*1:コンクリート標準示方書 [構造性能照査編] (土木学会, 2002 年制定)

\*2:道路橋示方書(I共通編・IV下部構造編)・同解説((社)日本道路協会,平成24 年3月)

\*3:斜め引張鉄筋を考慮する場合は、「コンクリート標準示方書[構造性能照査編]

((社)土木学会,2002年制定)」に基づき,次式により算定する短期許容せん断力(Va)を許容限界とする。

 $V_{a} = V_{c a} + V_{s a}$ 

V<sub>ca</sub>:コンクリートの短期許容せん断力

 $V_{ca} = 1/2 \cdot \tau_{a1} \cdot b_w \cdot j \cdot d$ 

V<sub>sa</sub>:斜め引張鉄筋の短期許容せん断力

$$V_{sa} = A_w \cdot \sigma_{sa2} \cdot j \cdot d / s$$

- τ<sub>a1</sub>:斜め引張鉄筋を考慮しない場合の短期許容せん断応
  - 力度
- b<sub>w</sub> :有効幅
- j : 1∕1.15
- d : 有効高さ
- A<sub>w</sub> : 斜め引張鉄筋断面積
- σ<sub>sa2</sub>:鉄筋の短期許容引張応力度
  - s : 斜め引張鉄筋間隔

(2) 基礎地盤の支持性能評価における許容限界

極限支持力は,添付書類「V-2-1-3 地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき,道路 橋示方書(Ⅰ共通編・IV下部構造編)・同解説((社)日本道路協会,平成24年3月) により設定する。

道路橋示方書による地中連続壁基礎の支持力算定式を以下に示す。

 $R_u = q_d \cdot A$ 

R<sub>u</sub>:基礎底面地盤の極限支持力(kN)

- q<sub>d</sub>: 基礎底面地盤の極限支持力度(kN/m<sup>2</sup>)
  - $q_d = 3 \cdot q_u$

q<sub>u</sub>:支持岩盤の一軸圧縮強度(kN/m<sup>2</sup>)

\* $C_{CUU} = q_u/2 \downarrow \vartheta$ ,  $q_u = C_{CUU} \times 2$ 

ここで, C<sub>CUU</sub>は Km 層の非排水せん断強度\*

A:基礎の底面積(内部土は含まない)(m<sup>2</sup>)

上記にて求められる基礎地盤の極限支持力を第3-2表に示す。

項目	算定結果
極限支持力度q <sub>d</sub> (kN/m <sup>2</sup> )	6201

第0-1表 基礎地盤の支持力に対する許容限界

注記 \*:非排水せん断強度C<sub>CUU</sub>=(0.837-0.00346・Z)×1000 (kN/m<sup>2</sup>) 基礎底面標高Z=T.P.-56.8 (m)

(3) 止水ジョイント部材

止水ジョイント部材の変形量の許容限界は、メーカー規格、漏水試験及び変形試験により、有意な漏えいが生じないことを確認した変形量とする。第3-3表に止水ジョイント部 材の変形量の許容限界を示す。

第3-3表 止水ジョイント部材の変形量の許容限界

評価項目	許容限界
止水ジョイント部材	0
(シートジョイント)	Z III

3.3 評価方法

鉄筋コンクリート防潮壁の耐震評価は、地震応答解析により算定した照査用応答値が「3.2 許容限界」で設定した許容限界以下であることを確認する。

(1) 鉄筋コンクリート防潮壁

鉄筋コンクリート防潮壁は,堤軸方向に同様な断面が連続する構造であることから,堤軸 直交方向が弱軸断面方向となる。

慣性力については、2次元有効応力解析により鉄筋コンクリート防潮壁における水平加速 度を算出し、水平加速度が最大となるケースで照査を行う。

保守側の評価を行うため、フーチングとの連結部を固定端とする片持ち梁としてモデル化 する。評価モデルの概念図を第 3-3 図に示す。

コンクリートの曲げ軸力に対する照査については、地震応答解析により算定した曲げ圧縮 応力が許容限界以下であることを確認する。

鉄筋の曲げ軸力に対する照査については,地震応答解析により算定した曲げ引張応力が許 容限界以下であることを確認する。

せん断力に対する照査については,地震応答解析により算定したせん断応力が許容限界以 下であることを確認する。



第3-3 図 鉄筋コンクリート防潮壁の評価モデル概念図

(2) フーチング

慣性力については、2次元有効応力解析によりフーチングにおける鉛直加速度を算出し、 鉛直加速度が最大となるケースで照査を行う。

堤軸方向は,地中連続壁基礎で単純支持された単位幅の版,堤軸直交方向は鉄筋コンクリ ート下端を固定端とする単位幅の版としてモデル化し,保守的に設計する。フーチングの評

 $\mathbb{R}^{1}$ 

価モデル概念図を第3-4図に示す。

コンクリートの曲げ軸力に対する照査については、地震応答解析により算定した曲げ圧縮 応力が許容限界以下であることを確認する。

鉄筋の曲げ軸力に対する照査については,地震応答解析により算定した曲げ引張応力が許 容限界以下であることを確認する。

せん断力に対する照査については,地震応答解析により算定したせん断応力が許容限界以 下であることを確認する。

第3-4図 フーチングの評価モデル概念図

#### (3) 地中連続壁基礎

コンクリートの曲げ軸力に対する照査については、地震応答解析により算定した曲げ圧縮 応力が許容限界以下であることを確認する。

鉄筋の曲げ軸力に対する照査については,地震応答解析により算定した曲げ引張応力が許 容限界以下であることを確認する。

せん断力に対する照査については,地震応答解析により算定したせん断応力が許容限界以 下であることを確認する。

構造部材の健全性評価において最も厳しい照査結果となったのは、コンクリートの曲げ軸 力における最大照査値である。コンクリートの曲げ軸力における最大照査値の評価時刻にお ける断面力図を第 3-5 図に示す。



第 3-5 図(1) 地中連続壁基礎D部材において最も厳しいコンクリートの 曲げ軸力の照査値となる時刻の断面力(①-①断面)

(S $_{\rm s}-3$ 1 [H+, V+], t=8.94 s)

(検討ケース③:地盤物性のばらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース)



第3-5図(2) 地中連続壁基礎A部材において最も厳しいコンクリートの 曲げ軸力の照査値となる時刻の断面力(②-②断面)

(S<sub>s</sub>-D1 [H+, V+], t=22.73 s)
 (検討ケース③:地盤物性のばらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース)

(4) 基礎地盤の支持性能評価

基礎地盤の支持性能評価においては,基礎地盤に生じる接地圧が極限支持力に基づく許容 限界以下であることを確認する。

接地圧が許容限界に対して最も厳しくなる検討ケースにおける,基礎地盤に生じる最大接 地圧分布を第 3-6 図に示す。









(5) 止水ジョイント部材地震応答解析で求められる相対変位が許容限界以下であることを確認する。

- 4. 耐震評価結果
- 4.1 構造部材の健全性に対する照査結果
  - (1) 鉄筋コンクリート防潮壁の耐震評価結果
    - a. 鉄筋コンクリート防潮壁の曲げ軸力に対する評価結果

鉄筋コンクリート防潮壁の設計荷重は,躯体の自重,積雪荷重,慣性力を考慮する。慣 性力については,2次元有効応力解析により鉄筋コンクリート防潮壁天端における最大水 平加速度を用いる。

コンクリートの曲げ軸力照査結果を第4-1表に,鉄筋の曲げ軸力照査結果を第4-2表に示す。

鉄筋コンクリート防潮壁における許容応力度法による照査を行った結果,評価位置にお いてコンクリートの圧縮応力及び鉄筋の引張応力が許容境界以下であることを確認した。

以上のことから,鉄筋コンクリート防潮壁の構造部材の発生応力が許容限界以下である ことを確認した。なお,発生応力及び発生断面力は各地震動,各部材において最大となる 値を示している。評価位置を第4-1図に示す。



第4-1 図 評価位置図

		断面性状				発生断面力		発生	短期許容			
評価位置		部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲 げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ c/σ ca	検討ケース	地震動
防潮壁	前面	1000	6000	5650	D51@150 (3段)	17271	2772	3.4	21	0.17	4	$S_{s} - 31$ (H+, V+)
	背面	1000	6000	5800	D51@150	17271	2772	3.7	21	0.18	4	$S_{s} - 31$

第4-1表 コンクリートの曲げ軸力照査結果

注記 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

評価位置は第4-1図に示す。

第4-2表 鉄筋の曲げ軸力照査結果

			断面性状			発生問	所面力	路生	毎期許穷			
評価位置		部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲 げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ s/ σ sa	検討ケース	地震動
防潮壁	前面	1000	6000	4300	D510150 (3段)	17271	0	87	435	0.21	4	$S_s - 3 1$ (H+, V+)
	背面	1000	6000	4300	D51@150 (1段)	17271	0	234	435	0.54	4	$S_{s} - 31$ (H+, V+)

注記 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

評価位置は第4-1図に示す。

b. 鉄筋コンクリート防潮壁のせん断力に対する評価結果

鉄筋コンクリート防潮壁のせん断力に対する照査結果を第4-3表に示す。

鉄筋コンクリート防潮壁における許容応力度法による照査を行った結果,評価位置における鉄筋コンクリートの発生せん断力がコンクリートの短期許容せん断力( $V_{sa}$ )と斜め短期引張鉄筋の短期許容せん断力( $V_{sa}$ )を合わせた短期許容せん断力( $V_{a}$ )以下であることを確認した。

以上のことから,鉄筋コンクリート防潮壁の構造部材の発生応力が許容限界以下である ことを確認した。なお,発生応力及び発生断面力は各地震動,各部材において最大となる 値を示している。

	断面性状								
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (せん断補強筋)	発生 せん断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照査値	検討ケース	地震動
防潮壁	1000	6000	5650	1.667本 D25@300	2099	6093	0.35	4	$S_{s} - 31$ (H+, V+)

第4-3表 せん断力照査結果

注記 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

評価位置は第 4-1 図に示す。

- (2) フーチングの耐震評価結果
  - a. フーチングの曲げ軸力に対する評価結果

フーチングの設計荷重は, 躯体自重, 積雪荷重, 慣性力を考慮する。慣性力については, 2次元有効応力解析により鉄筋コンクリート防潮壁天端における鉛直最大加速度を用いる。 フーチングのコンクリート曲げ軸力照査結果を第4-4表に, 鉄筋の曲げ軸力照査結果を 第4-5表に示す。

フーチングにおける許容応力度法による照査を行った結果,評価位置においてコンクリートの圧縮応力及び鉄筋の引張応力が許容境界以下であることを確認した。

以上のことから,フーチングの構造部材の発生応力が許容限界以下であることを確認した。なお,発生応力及び発生断面力は各地震動,各部材において最大となる値を示している。

	断面性状				発生断面力		発生	短期許容			
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲 げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ c/ σ ca	検討ケース	地震動
フーチング	1000	4500	4300	D51@150 (1段)	2877	0	1.1	21	0.06	6	S <sub>s</sub> -D1 (H+, V-)

第4-4表(1) コンクリートの曲げ軸力照査結果(①-①断面)

·⊶ =−	$\bigcirc$	III BRULL UL ON 18 2		( )	
任記	(6)	:地盤物性のはら	つさを考慮!	$(+ 1 \sigma)$	して非液状化の条件を仮定した解析グース

第4-4表(2) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面)

	断面性状				発生断面力		発生	短期許容			
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ c/ σ ca	検討ケース	地震動
フーチング	1000	4500	4300	D51@150 (1段)	696	0	0.3	21	0.02	6	S <sub>s</sub> -D1 (H+, V-)

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

第 4-5 表(1) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(①-①断面)

	断面性状				発生断面力		惑件	毎期許穷			
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲 げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	元 元力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σs/σsa	検討ケース	地震動
フーチング	1000	4500	4300	D51@150 (1段)	2877	0	53	435	0.13	6	S <sub>s</sub> -D1 (H+, V-)

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

第4-5表(2) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面)

	断面性状				発生断面力		幕生	短期許容			
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲 げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照查値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>	検討ケース	地震動
フーチング	1000	4500	4300	D510150 (1段)	696	0	13	435	0.03	6	S <sub>s</sub> -D1 (H+, V-)

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

b. フーチングのせん断力に対する評価結果

フーチングのせん断力に対する照査結果を第4-6表に示す。

フーチングにおける許容応力度法による照査を行った結果,評価位置における鉄筋コ ンクリートの発生せん断力がコンクリートの短期許容せん断力(V<sub>c</sub>a)と斜め短期引 張鉄筋の短期許容せん断力(V<sub>s</sub>a)を合わせた短期許容せん断力(V<sub>a</sub>)以下であること を確認した。

以上のことから,フーチングの構造部材の発生応力が許容限界以下であることを確認した。なお,発生応力及び発生断面力は各地震動,各部材において最大となる値を示している。

第4-6表(1) せん断力照査結果(①-①断面)

		断面性状							
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (せん断補強筋)	発生 せん断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照查値	検討ケース	地震動
フーチング	1000	4500	4300	3.33本 D29@300	943	9387	0.11	6	S <sub>s</sub> -D1 (H+, V-)
			<b>N</b> -			A			

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 $\sigma$ )して非液状化の条件を仮定した解析ケース

第4-6表(2) せん断力照査結果(2-2)断面)

		断面性状							
評価位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (せん断補強 筋)	発生 せん断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照查値	検討ケース	地震動
フーチング	1000	4500	4300	3.33本 D29@300	464	9387	0.05	6	S <sub>s</sub> -D1 (H+, V-)

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

(3) 鉄筋コンクリート防潮壁及びフーチングの概略配筋図
 鉄筋コンクリート防潮壁及びフーチングの概略配筋図を第4-2図に示す。



第4-2図 鉄筋コンクリート防潮壁及びフーチング概略配筋図

- (4) 地中連続壁基礎の耐震評価結果
  - a. 地中連続壁基礎の曲げ軸力に対する評価結果 コンクリートの曲げ軸力照査結果を第4-7表及び第4-8表に,鉄筋の曲げ軸力照査結果 を第4-9表及び第4-10表にそれぞれ示す。

鉄筋コンクリート防潮壁における許容応力度法による照査を行った結果,評価位置においてコンクリートの圧縮応力と鉄筋の引張応力が許容限界以下であることを確認した。

以上のことから,鉄筋コンクリート防潮壁の構造部材の発生応力が許容応力度以下であることを確認した。なお,発生応力は各地震動,各部材において最大となる値を示している。評価位置を第4-3回に示す。



第4-3 図 評価位置図

				断面性状			発生断	腼力	発生	短期許容	
Li la di	₩	評価		1-1-1-1-		鉄筋仕様			応力度	応力度	照査値
地方	長期	位置	部材幅	部材局	有効局	(引張鉄筋)	曲けモーメント	軸力	$\sigma_{\rm c}$	σ <sub>ca</sub>	$\sigma_{\rm c}/\sigma_{\rm ca}$
			b(mm)	h(mm)	d (mm)		(kN·m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	156042	21369	3.4	21	0.17
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	456854	58850	10.0	21	0.48
	H+, V+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	457288	61512	9.2	21	0.44
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	406957	67860	11.3	21	0.54
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	155563	16623	3.4	21	0.17
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	469692	46748	10.1	21	0.49
	H+, V-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	470190	48932	9.2	21	0.44
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	404936	82466	11.4	21	0.55
$S_s - D_1$		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	162137	19264	3.5	21	0.17
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	426962	54975	9.3	21	0.45
	H-, V+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	437363	69663	8.9	21	0.43
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	446212	64457	12.3	21	0.59
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	158672	17059	3.4	21	0.17
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	431894	54934	9.4	21	0.45
	H-, V-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	441768	80117	9.2	21	0.44
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	449813	85574	12.6	21	0.60
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	78041	18176	1.8	21	0.09
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	294307	53583	6.7	21	0.32
$S_{s} - 1 1$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	335141	69861	7.1	21	0.34
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	351431	74156	9.9	21	0.48
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	84063	18496	2.0	21	0.10
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	243353	48774	5.6	21	0.27
$S_{s} - 12$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	300042	65819	6.4	21	0.31
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	322518	72215	9.2	21	0.44
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	83010	17596	1.9	21	0.10
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	251425	52079	5.8	21	0.28
S <sub>s</sub> -13		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	290355	66838	6.2	21	0.30
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	309201	75284	8.9	21	0.43
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	73734	18703	1.7	21	0.09
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	195453	53935	4.7	21	0.23
$S_{s} - 14$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	241120	64718	5.3	21	0.26
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	270009	68790	7.8	21	0.38
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	148876	21521	3.3	21	0.16
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	401170	59282	8.9	21	0.43
$S_{s} - 21$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	400245	61858	8.2	21	0.40
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	333193	75186	9.5	21	0.46
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	142494	16255	3.1	21	0.15
0 0 0		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	255527	54043	5.9	21	0.29
$S_{s} - 22$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	252137	56535	5.4	21	0.26
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	261432	71813	7.6	21	0.37
	1	部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	132918	18675	2.9	21	0.14
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	452094	52701	9.8	21	0.47
$S_{s} - 31$	н+, v+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	497547	64870	10.0	21	0.48
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	487852	69903	13.4	21	0.64
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	161069	17701	3.5	21	0.17
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	387504	51901	8.5	21	0.41
$S_{s} - 31$	н-, v+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	409869	61052	8.3	21	0.40
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	390424	67645	10.9	21	0.52

第4-7表(1) コンクリートの曲げ軸力照査結果(①-①断面)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置は下記に示す。



## 第4-7表(2) コンクリートの曲げ軸力照査結果(①-①断面)

検討ケース 地震				断面性状			発生断	而力	発生	短期許容		
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	の。 (N/mm <sup>2</sup> )	の ca (N/mm <sup>2</sup> )	照查値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	153612	17118	3.3	21	0.16
0	S _ D 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	441874	46542	9.5	21	0.46
2	$S_s = D_1$	пт, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	439896	48747	8.7	21	0.42
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	391974	82755	11.1	21	0.53
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	156022	16723	3.4	21	0.17
0	S _ D 1	H+, V-	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	483106	47147	10.3	21	0.50
	S <sub>s</sub> DI	11 + , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	486403	51502	9.5	21	0.46
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	427870	69255	11.8	21	0.57
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	170320	18350	3.7	21	0.18
	S _ D 1	UL V-	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	407586	53909	8.9	21	0.43
(4)	S <sub>s</sub> D1	11 + , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	405190	56556	8.2	21	0.40
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	356002	100407	10.4	21	0.50
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	151124	24143	3.4	21	0.17
6	S _ D 1	UL V-	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	426463	48043	9.2	21	0.44
9	S <sub>S</sub> DI	11 + , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	427824	83843	9.0	21	0.43
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	419430	84022	11.8	21	0.57
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	147512	24308	3.3	21	0.16
⑥ S <sub>s</sub> -D1	UL V-	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	399532	48134	8.7	21	0.42	
	S <sub>s</sub> DI	11 - , V —	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	403314	84033	8.5	21	0.41
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	397569	81092	11.2	21	0.54

(検討ケース2~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



## 第4-7表(3) コンクリートの曲げ軸力照査結果(①-①断面)

検討ケース 地震動				断面性状			発生圏	f面力	発生	短期許容		
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ c/ σ ca
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	127685	18752	2.8	21	0.14
	C 9.1	TT   37	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	432656	53235	9.4	21	0.45
2	$S_{s} = 31$	H+, V+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	478180	67753	9.6	21	0.46
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	472842	70373	13.0	21	0.62
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	137154	18548	3.0	21	0.15
0	C 9 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	470645	52137	10.2	21	0.49
(3) $S_s - 31$	п⊤, v⊤	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	511077	63906	10.2	21	0.49	
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	498979	68974	13.7	21	0.66
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	146657	18715	3.2	21	0.16	
	S _ 2 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	370724	53781	8.2	21	0.40
(4)	5 s 5 1	11   , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	383487	70248	8.0	21	0.39
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	384767	74028	10.8	21	0.52
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	137693	18848	3.0	21	0.15
6	S _ 2 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	460095	52987	10.0	21	0.48
9	5 8 5 I	11   , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	511498	64602	10.2	21	0.49
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	491857	69118	13.5	21	0.65
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	134256	18887	3.0	21	0.15
6 S <sub>s</sub> - 3 1	H + V +	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	444914	53165	9.7	21	0.47	
	US UI	11   , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	498077	65159	10.0	21	0.48
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	479097	69405	13.2	21	0.63

# (検討ケース2~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



$ \begin{array}{c} \pm \pm$					断面性状			発生肉	而力	発生	短期許容	
			評価				鉄筋仕様			応力度	応力度	照查值
$ \begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	地別	受動	位置	部材幅	部材高	有効高	(引張鉄筋)	曲げモーメント	軸力	σc	σ <sub>ca</sub>	$\sigma_{c}/\sigma_{ca}$
$ S_{+} - 1 1 = \left[ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $				b (mm)	h (mm)	d (mm)		(kN•m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
$ S_{+} - 1 1 = 1 + V + \frac{10}{8042} = \frac{10}{9060} = \frac{2400}{2400} = \frac{2255}{2255} = \frac{10}{10} + \frac{10}{10} + \frac{10}{10} + \frac{11}{20} + \frac{1}{21} = \frac{1}{21} = \frac{1}{0} + \frac{1}{0} + \frac{1}{21} = \frac{1}{0} + \frac{1}{0} + \frac{1}{21} = \frac{1}{0} + \frac{1}{0} + \frac{1}{0} + \frac{1}{10} + \frac{1}{1$			立[[ナナ1	0060	2460	2255	D51@150(555)	106042	17524	14.9	91	0.68
$ S_{+} - 1 2 = 1 \\ S_{+} - 1 2 = 0 \\ S_{+} - 1 \\ S_{$			市1小11	9900	2400	2200	D51@150(3段) D51@150(4码)	196042	19905	14.2	21	0.00
$ S_{+} - 1 1 = \begin{bmatrix} \frac{1}{2} + \frac{1}{2}$		$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}+$	ロリイワ ム 立77キナ9	9900	2400	2200	D51@150 (4FZ)	192708	10290	7.0	21	0.09
$ S_{+} - 1 1 = 1 + 1 + 1 + 1 + 1 + 1 + 1 + 1 + 1$			可りかる 立でます4	9900	2400	2200	D51@150(5段) D51@150(9段)	22964	40398	1.0 0.1	21	0.30
$ S_{+} - 1 1 = 1 \\ H_{+}, V_{-} = \frac{H_{+}^{+}}{H_{+}^{+}} \frac{U_{+}^{+}}{2} = \frac{U_{+}^{+}}{9960} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(42)) = 107758 + 23194 - 114.7, 2 = 1 \\ 0.70 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{H_{+}^{+}} \frac{H_{+}^{+}}{9960} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 105709 - \frac{U_{+}^{+}}{42984} = 8.2 = 2 = 1 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 170805 - 22895 - 12.5 = 2 = 1 \\ 0.60 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 170805 - 22895 - 12.5 = 2 = 1 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 170805 - 22895 - 12.5 = 2 = 1 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 16517 - 21 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(42)) = 169759 - 226165 - 12.1 = 1 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(42)) = 17047 - 55449 - 7.5 = 21 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(42)) = 76083 + 17733 - 7.3 = 21 \\ \frac{H_{+}^{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(42)) = 76083 + 17733 - 7.3 = 21 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 37071 - 46141 - 4.1 = 21 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 37071 - 46141 - 4.1 = 21 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{9860} - \frac{U_{+}^{+}}{2460} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(52)) = 120674 - 223624 - 9.6 = 211 \\ \frac{H_{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{H_{+}^{+}} \frac{W_{+}^{+}}{240} - \frac{U_{+}^{+}}{2255} = 051(150(42)) - 126674 - 223624 - 9.6 \\ \frac{U_{+}}{2275} - 0.44 \\ \frac{U_{+}}{275} - 0.51(150(52)) = 1206162 \\ \frac{U_{+}}{275} - 0.51(150(52)) = 1206162 \\ \frac{U_{+}}{2778} - \frac{U_{+}}{21} - 0.46 \\ \frac{U_{+}}{278} - U_{$			ロリヤリ 4 立でまま1	9900	2400	2200	D51@150(2段) D51@150(5段)	201586	99414	0.1	21	0.39
$ \begin{array}{c} {\rm S}_{+} - 0.1 \\ {\rm S}_{+} - 0.1 \\ {\rm H}_{+},  {\rm V}_{-} = \left[ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			ロリヤリ 1 立てます?	9900	2400	2200	D51@150(3段) D51@150(4段)	197758	22414	14.7	21	0.70
$ S_{+} - 1 1 = \begin{bmatrix} 1 + 3 + 3 + 9 + 3 + 3 + 3 + 2 + 3 + 4 + 4 \\ 1 + 4 + 9 + 6 + 24 + 6 + 22 + 5 \\ 1 + 1 + 1 + 4 + 4 \\ 1 + 4 + 9 + 6 + 24 + 22 + 5 \\ 1 + 1 + 1 + 4 + 4 \\ 1 + 4 + 4 + 4 + 24 + 2 + 2 + 2 + 2 + 4 + 2 + 4 \\ 1 + 1 + 4 + 4 + 2 + 4 + 2 + 2 + 2 + 2 + 2 + 2$		$\mathrm{H}+\text{, }\mathrm{V}-$	ロレイワム	9900	2400	2200	D51@150(年段)	105700	49049	14.7	21	0.70
$ \begin{array}{c} {\rm S}{}_{\rm s}-{\rm D}1 \\ {\rm H}-,{\rm V}+ \left[ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			空(本本)	9960	2460	2255	D51@150(3段)	81973	50590	8.2	21	0.40
$ \begin{array}{c} {\rm H} -, \  \   \mathbb{V} + \left( \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$S_s - D1$		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	170805	25295	12.5	21	0.40
$ \begin{array}{c} H^{-},  V_{+} & \overrightarrow{\text{Brt}3} & \overrightarrow{\text{9960}} & \cancel{2460} & \cancel{2255} & \cancel{D5(115)} (G_{2}) & \cancel{D5021} & \cancel{L002} & L$			30本才2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	166959	26001	12.0	21	0.60
$ \begin{array}{c}                                      $		H-, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(9段)	83821	44799	6.7	21	0.32
$ \begin{array}{c}                                     $			空(本本4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	78813	49919	7.7	21	0.32
$ \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ & \begin{array}{c} & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \begin{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ & \begin{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ & \begin{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \begin{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \begin{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ \\ \\ & \begin{array} ) \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ \\ \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ \\ \\ & \end{array} \\ \\ & \end{array} \\ \\ \\ \\$			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	161517	25430	11.9	21	0.57
$ \begin{array}{c} \mathrm{H}-, \mathrm{V}- & \frac{\mathrm{H}+\mathrm{J}}{\mathrm{H}^3} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{O}}{\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{O}}{\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{J}+\mathrm{J}}{\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{J}}{\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{J}}}{\mathrm{J}} & \frac{\mathrm{J}+\mathrm{J}$			- 11/11	9960	2460	2255	D51@150(4段)	159759	26165	12.1	21	0.58
$ \begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$		H-, V-	部材?	9960	2460	2255	D51@150(5段)	83239	41196	6.6	21	0.32
$ S_{s} - 1 1 = 1000 2460 2255 b510150(22) 98391 17733 7.3 21 0.35 \\ \hline Bit12 9960 2460 2255 b510150(22) 97685 18456 7.4 21 0.36 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 37071 44524 3.3 21 0.16 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 37071 44524 3.3 21 0.16 \\ \hline Bit14 9960 2460 2255 b510150(22) 37071 44514 4.1 21 0.20 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 37071 24514 1.1 1.1 21 0.20 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 37071 24514 1.1 1.1 21 0.20 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 126851 22875 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 126851 22875 9.4 21 0.46 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 126450 23185 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit12 9960 2460 2255 b510150(52) 126450 23185 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit12 9960 2460 2255 b510150(52) 126450 23185 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit12 9960 2460 2255 b510150(52) 126350 23772 9.6 21 0.46 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 1126350 23772 9.6 21 0.46 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 66302 50172 6.8 21 0.33 \\ \hline Bit1 9960 2460 2255 b510150(52) 11084 22906 8.5 21 0.41 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 66302 50172 6.8 21 0.33 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 11084 22906 8.5 21 0.41 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 62378 51921 6.4 21 0.31 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(22) 6278 51921 6.4 21 0.31 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 111844 22906 8.5 21 0.43 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 112344 18653 8.9 21 0.43 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 112344 18653 8.9 21 0.43 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 1118074 39821 3.4 21 0.47 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 1113074 38821 3.4 21 0.40 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 114079 16591 8.4 21 0.20 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 114079 16591 8.4 21 0.40 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 21344 16408 15.4 21 0.20 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 8044 38821 3.4 21 0.40 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 8044 38821 3.4 21 0.40 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 8044 38821 3.4 21 0.40 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 8044 38821 3.4 21 0.40 \\ \hline Bit13 9960 2460 2255 b510150(52) 8044 38821 3.5 2 1 0.21 0.29 \\$			空(本本4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	73047	55449	7.5	21	0.36
$ S_{s} - 1 1 \\ \hline Bit 1 960 2460 2255 D510150(3k) 97685 18456 7.4 21 0.36 \\ \hline Bit 3 9960 2460 2255 D510150(5k) 36112 44524 3.3 21 0.16 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 36112 44524 3.3 21 0.16 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 22875 9.4 21 0.46 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 22875 9.4 21 0.46 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 22875 9.4 21 0.46 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 23185 9.4 21 0.32 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 23185 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 23185 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 23185 9.4 21 0.45 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12685 23185 9.4 21 0.46 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12045 23185 9.4 21 0.46 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11202 224 8.4 21 0.46 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 11292 2224 8.4 21 0.41 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 12134 18867 1924 9.0 21 0.43 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 111470 916591 8.4 21 0.74 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 114709 16591 8.4 21 0.40 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 114709 16591 8.4 21 0.40 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 213484 16408 15.4 21 0.74 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 213484 16408 15.4 21 0.74 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 19375 15564 13.7 21 0.38 \\ \hline Bit 4 9960 2460 2255 D510150(5k) 18975 15564 13.7 21 0.38 \\ \hline Bit 4 9960 246$			部材1	9960	2400	2255	D51@150(2段)	98391	17733	7.3	21	0.35
$ \begin{array}{c} \mathbf{S}_{s} - 1 \ 1 \\ \hline \mathbf{B} \mathbf{H}^{2} \ 9960 \ 2460 \ 2250 \ \mathbf{D} 510 (50 (\mathbf{k}) \ 510 (\mathbf{h}) \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 110 \ 100 \ 1$			30本才2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	97685	18456	7.4	21	0.36
$ S_{s} - 1.2 = \left[ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$S_{s} - 1 1$		空(オ/3	9960	2460	2255	D51@150(4段)	36112	44524	2.3	21	0.30
$ S_{s} - 1.2 = 1 + V_{s} = 1$			空(本本4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	37071	46141	4 1	21	0.20
$ S_{s} - 1.2 = \begin{bmatrix} \frac{10}{3} \frac{11}{3} \frac{1}{9960} \frac{1}{2460} \frac{1}{2255} \frac{1}{255} \frac{1}{10} \frac{1}{10} \frac{1}{6} \frac{1}{6} \frac{1}{255} $			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	126851	22875	9.4	21	0.45
$ \begin{array}{c} {\rm S}_{\rm s} - 1.2 \\ {\rm S}_{\rm s} - 1.3 \\ {\rm S}_{\rm s} - 1.4 $			30本才2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	126674	22670	9.4	21	0.46
$ S_{s} - 1.3 = \begin{bmatrix} \frac{1}{8}\pi 4 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(2B) & 66156 & 50993 & 6.8 & 21 & 0.33 \\ \frac{1}{8}\pi 41 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(4B) & 126350 & 23185 & 9.4 & 21 & 0.45 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(4B) & 126350 & 23772 & 9.6 & 21 & 0.46 \\ \frac{1}{8}\pi 43 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(4B) & 126350 & 23772 & 9.6 & 21 & 0.46 \\ \frac{1}{8}\pi 43 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(2B) & 66302 & 50172 & 6.8 & 21 & 0.33 \\ \frac{1}{8}\pi 41 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(2B) & 66302 & 50172 & 6.8 & 21 & 0.41 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(2B) & 112929 & 22294 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(2B) & 40829 & 44086 & 3.6 & 21 & 0.41 \\ \frac{1}{8}\pi 43 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 112929 & 2294 & 8.4 & 21 & 0.41 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 112824 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 11870 & 38704 & 38921 & 3.4 & 21 & 0.17 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \frac{1}{8}\pi 42 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.74 \\ \frac{1}{8}\pi 43 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 21344 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 213484 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 207983 & 17042 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 18975 & 15.64 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 18975 & 15.64 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 18975 & 15.64 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5B) & 18975 & 13.5 & 21 & 0.65 \\ \frac{1}{8}\pi 44 & 99$	$S_{s} - 12$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	55221	42329	4.6	21	0.40
$ S_{s} - 1.3 = \begin{bmatrix} 3 & 1711 & 3000 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 126450 & 23185 & 9.4 & 21 & 0.45 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (4R) & 126350 & 23772 & 9.6 & 21 & 0.46 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (4R) & 126350 & 23772 & 9.6 & 21 & 0.21 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 51911 & 41758 & 4.4 & 21 & 0.21 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 110292 & 22294 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 110864 & 22996 & 8.5 & 21 & 0.41 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 110864 & 22906 & 8.5 & 21 & 0.41 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 10864 & 22906 & 8.5 & 21 & 0.41 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 1121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 1121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 1121344 & 18653 & 5.4 & 21 & 0.26 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 50672 & 50683 & 5.4 & 21 & 0.20 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 50672 & 50683 & 5.4 & 21 & 0.20 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.41 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 50672 & 50683 & 5.4 & 21 & 0.74 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 50672 & 50683 & 5.4 & 21 & 0.74 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 50674 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 80404 & 43105 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 182030 & 7.9 & 21 & 0.38 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 182030 & 7.9 & 21 & 0.38 \\ \hline mtx1 & 9960 & 2460 & 2255 & 5516150 (5R) & 18375 & $			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	66156	50993	6.8	21	0.33
$ S_{s} - 1.3 = \left[ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	126450	23185	9.4	21	0.45
$ \begin{array}{c} \mathrm{S}_{\mathrm{s}}-1\ 3 \\ \mathrm{S}_{\mathrm{s}}-1\ 3 \\ \mathrm{S}_{\mathrm{s}}-1\ 3 \\ \mathrm{s}_{\mathrm{s}}-1\ 3 \\ \mathrm{s}_{\mathrm{s}}-1\ 4 \\ \mathrm{s}_$			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	126350	23772	9.6	21	0.46
$ \begin{array}{c} 8 & 100 & 2460 & 2255 & 0510150 (2B) & 66302 & 50172 & 6.8 & 21 & 0.33 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (2B) & 112929 & 22294 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (4B) & 110864 & 22906 & 8.5 & 21 & 0.41 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 40829 & 44086 & 3.6 & 21 & 0.18 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (2B) & 62378 & 51921 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 121344 & 18653 & 8.9 & 21 & 0.43 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.17 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.26 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.40 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.26 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.20 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.20 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 114709 & 16591 & 8.4 & 21 & 0.41 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 213484 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 213484 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 80404 & 43105 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 80404 & 43105 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 80292 & 43930 & 7.9 & 21 & 0.38 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline mtd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline \entd & 9960 & 2460 & 2255 & 0510150 (5B) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 $	S <sub>s</sub> -13		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	51911	41758	4.4	21	0.21
$ S_{s} - 1 4 = H_{+} V_{+} = \frac{371}{3742} = \frac{9960}{9960} = \frac{2460}{2460} = \frac{2255}{2255} = \frac{1519150}{1519150} (5B) = 112929 = 22294 = 8.4 = 21 = 0.40 = 0.40 = 0.40 = 0.40 = 0.40 = 0.40 = 0.40 = 0.41 = 0.40 = $			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	66302	50172	6.8	21	0.33
$ S_{s} - 1 4 = \frac{3712}{3842} = \frac{9960}{2460} = \frac{2460}{2255} = \frac{2255}{2510150(42b)} = \frac{110864}{110864} = \frac{2296}{2296} = \frac{8.5}{8.5} = \frac{21}{21} = \frac{0.41}{0.41} = \frac{3742}{3844} = \frac{9960}{2460} = \frac{2460}{2255} = \frac{2255}{2255} = \frac{110864}{2255} = \frac{2296}{2258} = \frac{8.5}{2121} = \frac{10.41}{0.41} = \frac{10.41}{0.41} = \frac{10.41}{10.41} = \frac{10.41}{10.40} = \frac{10.41}{10.41} = 10$			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	112929	22294	8.4	21	0.40
$ \begin{array}{c} \mathbf{S}_{s}-14 \\ \mathbf{S}_{s}-14 \\ \mathbf{S}_{s}-14 \\ \mathbf{S}_{s}-21 \\ \mathbf{S}_{s}-21 \\ \mathbf{S}_{s}-21 \\ \mathbf{S}_{s}-31 \\ \mathbf{S}_{s}-31 \\ \mathbf{S}_{s}-31 \\ \mathbf{H}+, \mathbf{V}+ \begin{array}{c} \frac{\mathbf{m}\pi \mathbf{k}_{1}}{\mathbf{m}\mathbf{k}_{1}} \begin{array}{c} 9960 \\ 2460 \\ 2460 \\ 2460 \\ 2255 \\ 2460 \\ 2255 \\ 2255 \\ 2255 \\ 2255 \\ 2255 \\ 2255 \\ $			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	110864	22906	8.5	21	0.41
$ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	$S_{s} - 14$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	40829	44086	3, 6	21	0.18
$ \begin{array}{c} {\rm S}_{\rm s}-2\ 1 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 121344 \ 18653 \ 8.9 \ 21 \ 0.43 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 38704 \ 38921 \ 3.4 \ 21 \ 0.17 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 38704 \ 38921 \ 3.4 \ 21 \ 0.26 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 114709 \ 16591 \ 8.4 \ 21 \ 0.26 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 114709 \ 16591 \ 8.4 \ 21 \ 0.43 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 112737 \ 8.5 \ 21 \ 0.41 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 43361 \ 42884 \ 4.0 \ 21 \ 0.20 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 43361 \ 42884 \ 4.0 \ 21 \ 0.20 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 213484 \ 16408 \ 15.4 \ 21 \ 0.74 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 213484 \ 16408 \ 15.4 \ 21 \ 0.74 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 80404 \ 43105 \ 6.4 \ 21 \ 0.74 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 80404 \ 43105 \ 6.4 \ 21 \ 0.31 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 80292 \ 243930 \ 7.9 \ 21 \ 0.38 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 80292 \ 135564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 80292 \ 189375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150\ (5B) \ 89375 \ 15564 \ 13.7 \ 21 \ 0.66 \\ {\rm R}^{\rm H1} \ 9960 \ 2460 \ 2255 \ 2510150$			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	62378	51921	6.4	21	0.31
$ S_{s} - 2 1 = \begin{bmatrix} \frac{3\pi k_{12}}{4} & \frac{9960}{960} & \frac{2460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{16150} (4B) & \frac{118867}{19294} & \frac{992}{9.0} & \frac{9}{21} & \frac{0}{0.43} \\ \frac{3\pi k_{13}}{4} & \frac{9960}{960} & \frac{2460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{150} (5B) & \frac{38704}{38921} & \frac{38921}{3.4} & \frac{3}{21} & \frac{0}{0.17} \\ \frac{3\pi k_{14}}{4} & \frac{9960}{9960} & \frac{2460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{150} (5B) & \frac{114709}{16591} & \frac{16591}{8.4} & \frac{8}{21} & \frac{0}{0.40} \\ \frac{3\pi k_{13}}{4} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (5B) & \frac{114709}{112255} & \frac{16591}{17237} & \frac{8}{8.5} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.41} \\ \frac{3\pi k_{13}}{4} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (4B) & \frac{112255}{112237} & \frac{17237}{8.5} & \frac{8}{5} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.41} \\ \frac{3\pi k_{13}}{4} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (2B) & \frac{56411}{49968} & \frac{49968}{5.9} & \frac{5}{21} & \frac{0}{0.29} \\ \frac{3\pi k_{14}}{4} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (5B) & \frac{213484}{4} & \frac{16408}{4584} & \frac{15}{4} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.74} \\ \frac{3\pi k_{13}}{4} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (5B) & \frac{207983}{17042} & \frac{15}{5.4} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.74} \\ \frac{3\pi k_{13}}{484} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{519150} (5B) & \frac{80404}{43105} & \frac{43105}{6.4} & \frac{6}{4} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.31} \\ \frac{3\pi k_{14}}{49960} & \frac{9460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (5B) & \frac{80292}{43930} & \frac{43300}{7.9} & \frac{7}{9} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.38} \\ \frac{3\pi k_{14}}{49960} & \frac{9460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{1510} (5B) & \frac{18975}{15564} & \frac{13}{13.7} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.66} \\ \frac{3\pi k_{14}}{49960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{519150} (5B) & \frac{18975}{13.554} & \frac{13}{13.5} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.65} \\ \frac{3\pi k_{14}}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{519150} (5B) & \frac{18975}{13.554} & \frac{13}{13.5} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.65} \\ \frac{3\pi k_{14}}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150}{519150} (5B) & \frac{18979}{32461} & \frac{13}{6.4} & \frac{21}{21} & \frac{0}{0.31} \\ \frac{3\pi k_{14}}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{225$			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	121344	18653	8.9	21	0.43
$ \begin{array}{c} \mathbf{S}_{s}-2\ 1 \\ \hline \mathbf{S}_{s}-2\ 1 \\ \mathbf{S}_{s}-2\ 1 \\ \mathbf{S}_{s}-2\ 1 \\ \mathbf{S}_{s}-2\ 1 \\ \mathbf{S}_{s}-3\ 1 \\ \mathbf{H}_{+}, \ \mathbf{V}_{+} \begin{array}{c} \frac{\mathbf{m}\mathbf{H}_{1}}{\mathbf{m}\mathbf{M}_{2}} \begin{array}{c} \frac{\mathbf{p}\mathbf{H}_{1}}{\mathbf{p}00} & \frac{\mathbf{p}\mathbf{H}_{1}}{240} & \frac{\mathbf{p}\mathbf{H}_{1}}{2255} & \frac{\mathbf{p}510150(5\mathbf{B})}{50150(5\mathbf{B})} \\ \mathbf{S}_{s}-3\ 1 \\ \mathbf{H}_{-}, \ \mathbf{V}_{+} \begin{array}{c} \frac{\mathbf{m}\mathbf{H}_{1}}{\mathbf{m}\mathbf{M}_{2}} \begin{array}{c} \frac{\mathbf{p}\mathbf{H}_{1}}{\mathbf{p}00} & \frac{2460}{2255} & \frac{2255}{10150(5\mathbf{B})} & \frac{114709}{16591} \\ 50611 & 111111111\mathbf{1$			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	118867	19294	9.0	21	0.43
$ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	$S_{s} - 21$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	38704	38921	3.4	21	0.17
$ S_{s} - 2 \ 2 \\ S_{s} - 2 \ 2 \\ S_{s} - 2 \ 2 \\ \left. \begin{array}{c} \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{114709} & \frac{114709}{16591} & \frac{16591}{8.4} & \frac{8.4}{21} & \frac{21}{0.41} \\ \frac{8\pi k2}{9960} & \frac{2460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{112255} & \frac{112255}{17237} & \frac{8.5}{8.5} & \frac{21}{21} & \frac{0.41}{0.20} \\ \frac{8\pi k4}{9960} & \frac{2460}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(2B)} & \frac{46361}{42884} & \frac{4.0}{4.0} & \frac{21}{21} & \frac{0.29}{0.29} \\ \frac{8\pi k4}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{213484} & \frac{16408}{16408} & \frac{15.4}{21} & \frac{21}{0.74} & \frac{0.74}{0.74} \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{210150(5B)} & \frac{207983}{17042} & \frac{15.4}{15.4} & \frac{21}{21} & 0.74 \\ \frac{8\pi k4}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{210150(5B)} & \frac{80404}{43105} & \frac{43105}{6.4} & \frac{6.4}{21} & 0.31 \\ \frac{8\pi k4}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{216150(5B)} & \frac{80292}{43930} & \frac{7.9}{7.9} & \frac{21}{21} & 0.38 \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(5B)} & \frac{189375}{15564} & \frac{13.7}{13.5} & \frac{21}{21} & 0.665 \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(5B)} & \frac{189375}{15564} & \frac{13.5}{21} & \frac{21}{0.665} \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(5B)} & \frac{189375}{15564} & \frac{13.5}{21} & \frac{21}{0.665} \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(5B)} & \frac{189375}{15564} & \frac{13.5}{13.5} & \frac{21}{21} & 0.665 \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(5B)} & \frac{189375}{15564} & \frac{13.5}{13.5} & \frac{21}{21} & 0.665 \\ \frac{8\pi k1}{9960} & \frac{9960}{2460} & \frac{2255}{2255} & \frac{1519150(5B)}{1519150(5B)} & \frac{18979}{32461} & \frac{6.4}{21} & \frac{21}{0.31} \\ \end{array} \right$			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	50672	50683	5.4	21	0.26
$ S_{s} - 2.2 \\ \begin{array}{c} \hline 8\pi k 2 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(4 B \mbox{\sc b}) & 112255 & 17237 & 8.5 & 21 & 0.41 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 46361 & 42884 & 4.0 & 21 & 0.20 \\ \hline 8\pi k 4 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 213484 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline 8\pi k 1 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 213484 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline 8\pi k 1 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 207983 & 17042 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 80404 & 43105 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 4 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 80404 & 43105 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 4 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 80292 & 43930 & 7.9 & 21 & 0.38 \\ \hline S_{s} - 3 & 1 & H-, V + \\ \hline 8\pi k 1 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189275 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 18979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5 \mbox{\sc b}) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline 8\pi k 3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5$			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	114709	16591	8.4	21	0.40
$ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	112255	17237	8.5	21	0.41
$ \begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	$S_{s} - 22$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	46361	42884	4.0	21	0.20
$ S_{s} - 3 \ 1 \\ H_{+}, V_{+} \\ \begin{array}{c} \frac{\hat{m}kl1}{mk2} & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5\pounds) & 213484 & 16408 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline \hat{m}kl2 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(4\pounds) & 207983 & 17042 & 15.4 & 21 & 0.74 \\ \hline \hat{m}kl3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5\pounds) & 80404 & 43105 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline \hat{m}kl4 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(2\pounds) & 80292 & 43930 & 7.9 & 21 & 0.38 \\ \hline \hat{m}kl4 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5\pounds) & 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ \hline \hat{m}kl2 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5\pounds) & 182693 & 16375 & 13.5 & 21 & 0.65 \\ \hline \hat{m}kl3 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150(5\pounds) & 81979 & 32461 & 6.4 & 21 & 0.31 \\ \hline \end{array} $			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	56411	49968	5.9	21	0.29
$ S_{s} - 3 \ 1 \\ H +, \ V + \\ \begin{array}{c} \frac{8 \pi k 2}{m k 3} & \frac{9960}{9960} & \frac{2460}{2460} & \frac{225 5}{2255} & \frac{1510150(4 \ 2 0 )}{16150(5 \ 2 0 )} & \frac{207983}{8} & \frac{17042}{15.4} & \frac{15.4}{21} & \frac{0.74}{0.31} \\ \hline 8 \pi k 4 & \frac{9960}{9960} & \frac{2460}{2460} & \frac{225 5}{2255} & \frac{1510150(5 \ 2 0 )}{1510150(2 \ 2 0 )} & \frac{80292}{43930} & \frac{43300}{7.9} & \frac{7.9}{21} & \frac{0.38}{0.38} \\ \hline S_{s} - 3 \ 1 \\ H -, \ V + \\ \begin{array}{c} \frac{8 \pi k 1}{m k 3} & \frac{9960}{9960} & \frac{2460}{2460} & \frac{225 5}{2255} & \frac{1510150(5 \ 2 0 )}{1510150(5 \ 2 0 )} & \frac{189375}{15564} & \frac{13.7}{13.5} & \frac{21}{21} & \frac{0.65}{0.65} \\ \hline 8 \pi k 3 & \frac{9960}{9960} & \frac{2460}{2255} & \frac{2255}{2510150(5 \ 2 0 )} & \frac{189375}{18979} & \frac{16375}{32461} & \frac{13.5}{6.4} & \frac{21}{21} & \frac{0.31}{0.31} \\ \hline \end{array} $			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	213484	16408	15.4	21	0.74
$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		TT   TT	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	207983	17042	15.4	21	0.74
$ \begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	$S_{s} - 31$	н+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	80404	43105	6.4	21	0.31
$ S_{s} - 3 \ 1 \\ H -, \ V + \\ \begin{array}{c} \frac{8 \pi k_1}{8 \pi k_2} & 9960 & 2460 & 2255 & D510150 (5 \ 2 B ) \\ \frac{8 \pi k_2}{8 \pi k_3} & 9960 & 2460 & 2255 & D510150 (4 \ 2 B ) \\ \frac{8 \pi k_2}{8 \pi k_3} & 9960 & 2460 & 2255 & D510150 (5 \ 2 B ) \\ \end{array} \right) \\ \begin{array}{c} 189375 & 15564 & 13.7 & 21 & 0.66 \\ 182693 & 16375 & 13.5 & 21 & 0.65 \\ 18375 & 9960 & 2460 & 2255 & D510150 (5 \ 2 B ) \\ 182693 & 16375 & 13.5 & 21 & 0.65 \\ 18375 & 13.5 & 13.5 & 13.5 \\ 18375 & 13.5 & 13.5 & 13.5 \\ 18375 & 13.5 & 13.5 \\ 1$			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	80292	43930	7.9	21	0.38
$S_{s}-3\ 1 \\ H-,\ V+ \\ \frac{3842}{3960} \ \frac{9960}{2460} \ \frac{2265}{2255} \ \frac{1510150(4\mathbb{B})}{182693} \ \frac{182693}{16375} \ \frac{13.5}{13.5} \ \frac{21}{21} \ 0.65 \\ 0.31 \\ \frac{1000}{3100} \ \frac{1000}{1000} \ \frac{1000}{1000$			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	189375	15564	13.7	21	0.66
S <sub>s</sub> -31 H-, V+ 部材3 9960 2460 2255 D510150(5段) 81979 32461 6.4 21 0.31	0 0 1	TT 37	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	182693	16375	13.5	21	0.65
	$S_{s} - 31$	н-, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	81979	32461	6.4	21	0.31
部材4 9960 2460 2255 D51@150(2段) 79279 34714 7.6 21 0.37			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	79279	34714	7.6	21	0.37

第4-8表(1) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面西側)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第 4-8 表(2) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面西側)

検討ケース 地震重				断面性状			発生断面	面力	発生	短期許容		
検討ケース	地	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179942	18337	13.1	21	0.63
0	6 D 1	TT   37	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	176992	18951	13.2	21	0.63
2	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	104145	40196	8.1	21	0.39
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	82310	44022	8.1	21	0.39
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	222582	16715	16.1	21	0.77
0	S _ D 1	01 H+, V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	218079	17336	16.1	21	0.77
0	$S_s = DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	88952	42150	7.0	21	0.34
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	95481	44037	9.2	21	0.44
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	180570	30274	13.3	21	0.64
	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	178012	30949	13.5	21	0.65
4	$S_s = DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	172181	37140	12.9	21	0.62
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	150623	39612	13.9	21	0.67
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	172682	12693	12.5	21	0.60
Ē	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	168572	13534	12.4	21	0.60
0	$S_s = DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	84005	35256	6.6	21	0.32
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	84792	36993	8.1	21	0.39
б S <sub>s</sub> -D1		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	155614	13031	11.3	21	0.54	
	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	151554	13974	11.2	21	0.54
	5 s - D I	11 <b>-</b> , v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	76848	34953	6.0	21	0.29
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	76946	36872	7.4	21	0.36

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



第4-8表(3) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面西側)

検討ケース 地震動					断面性状			発生断面	面力	発生	短期許容	
検討ケース	地	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ c/ σ ca
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	208775	17112	15.1	21	0.72
	C 9.1	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	203615	17606	15.1	21	0.72
(2)	$S_{s} = 31$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	70486	43436	5.7	21	0.28
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	74764	47451	7.5	21	0.36
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	215835	16119	15.6	21	0.75
0	3 S <sub>2</sub> - 31 H <sup>+</sup>		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	210720	16520	15.5	21	0.74
(3) S <sub>s</sub> -31	$5_{s} - 31$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	85518	43049	6.8	21	0.33
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	85201	43895	8.3	21	0.40	
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	184541	20020	13.4	21	0.64	
	S _ 2 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	181042	20645	13.5	21	0.65
(4)	$5_{s} - 51$	п⊤, v⊤	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	69085	36987	5.5	21	0.27
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	64337	37947	6.4	21	0.31
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	207212	15826	15.0	21	0.72
Ē	S _ 2 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	200813	16410	14.8	21	0.71
0	3 <sub>s</sub> -31	п⊤, v⊤	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	95612	43176	7.5	21	0.36
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	95611	44178	9.2	21	0.44
6 S <sub>s</sub> – 3 I			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	201564	16402	14.6	21	0.70
	S _ 2 1	UL VL	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	195336	17010	14.4	21	0.69
	5 <sub>8</sub> -51	11 +, V T	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	93257	43404	7.4	21	0.36
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	93257	44363	9.0	21	0.43

(検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース
 ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



				断面性状			発生肉	腼力	発生	短期許容	
116	6-41	評価				鉄筋仕様			応力度	応力度	照査値
印巴房	受到	位置	部材幅	部材高	有効高	(引張鉄筋)	曲げモーメント	軸力	σc	$\sigma_{\rm ca}$	$\sigma_{\rm c}/\sigma_{\rm ca}$
			b(mm)	h (mm)	d (mm)		(kN•m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	210934	14756	15.2	21	0.73
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	201366	15300	14.8	21	0.71
	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	89428	33075	6.9	21	0.33
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	70869	36979	6.9	21	0.33
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	212569	15672	15.3	21	0.73
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	202993	16361	15.0	21	0.72
	H+, V-	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	92679	33856	7.2	21	0.35
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	71678	46772	7.2	21	0.35
$S_s - D1$		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179508	14044	13.0	21	0.62
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	171180	14713	12.7	21	0.61
	H-, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	71989	35198	5.7	21	0.28
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	63425	35972	6.2	21	0.30
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	174797	16452	12.7	21	0.61
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	166503	17040	12.4	21	0.60
	H-, V-	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	72353	33894	5.7	21	0.28
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	61803	47363	6.3	21	0.30
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	109919	14349	8.0	21	0.39
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	104620	15002	7.9	21	0.38
$S_{s} - 1 1$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	38038	38435	3.3	21	0.16
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	38249	39672	4.1	21	0.20
-		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	140822	15003	10.2	21	0.49
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	133800	15609	10.0	21	0.48
$S_s - 12$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	43012	35320	3.6	21	0.18
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	51552	45076	5.4	21	0.10
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	140574	14816	10.2	21	0.49
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	133626	15408	10.2	21	0.43
$S_{s} - 13$		空(大)2	9960	2460	2255	D51@150(5段)	40294	34965	3.4	21	0.17
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	51236	43635	5.3	21	0.26
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	120660	14375	8.8	21	0.42
		= 107/11 = 三〇 11/11	9960	2460	2255	D51@150(4段)	115371	15022	8.6	21	0.41
$S_{s} - 14$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	37796	37084	3.3	21	0.16
		部材本	9960	2460	2255	D51@150(9段)	47913	45538	5.0	21	0.25
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	132693	14544	9.7	21	0.47
		部材?	9960	2460	2255	D51@150(4段)	124617	15181	9.3	21	0.45
$S_{s} - 21$		部材?	9960	2460	2255	D51@150(5段)	42685	35370	3.6	21	0.18
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	41992	44001	4.5	21	0.22
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	124445	14606	9.1	21	0.44
		部材?	9960	2460	2255	D51@150(4段)	117599	14570	8.8	21	0.42
S <sub>s</sub> -22		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	39499	37790	3.4	21	0.17
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	43693	43609	4.6	21	0.22
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	222140	13647	16.0	21	0.77
		11(1)1	9960	2460	2255	D51@150(4段)	213021	14265	15.7	21	0.75
S <sub>s</sub> -31	H+, V+	部材?	9960	2460	2255	D51@150(5段)	87006	35552	6.8	21	0.33
		中中413 至1本74	9960	2460	2255	D510150(9段)	87005	36693	83	21	0.40
		部材1	9960	2400	2255	D51@150(2段)	189546	12103	13.6	21	0.40
		11(小11	9960	2460	2255	D510150(4段)	180480	12103	13.3	21	0.64
S <sub>s</sub> -31	H-, V+	山山山 立(本) 2	9960	2460	2255	D51@150(年史)	79632	33675	6.2	21	0.04
		14/41	9960	2460	2200	D510150(9段)	75104	35679	7.2	21 91	0.30
L		日P(P)14	3300	2400	4400	1010100(4权)	10104	00014	1.0	<i>4</i> 1	0.00

第4-8表(4) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面中央)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第4-8表(5) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面中央)

検討ケース 地		an lar		断面性状		NIL AND I LING	発生断面	动	発生	短期許容	四大体	
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	庶宜旭 σ c∕σ ca
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	193288	14660	13.9	21	0.67
	C D 1	TT   T7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	184355	15187	13.6	21	0.65
2	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	91609	32582	7.1	21	0.34
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	67091	40488	6.7	21	0.32
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	235974	14119	17.0	21	0.81
0	S _ D 1	H+, V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	226135	14697	16.6	21	0.80
(3) $S_s - D_1$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	81524	33310	6.4	21	0.31	
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	80710	36920	7.8	21	0.38
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	194490	14995	14.0	21	0.67
	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	186509	15651	13.8	21	0.66
(4)	$S_s - DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	151195	36529	11.4	21	0.55
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	124441	39698	11.6	21	0.56
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	178797	14790	12.9	21	0.62
Ē	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	172956	15563	12.8	21	0.61
9	$S_s - DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	82783	31796	6.4	21	0.31
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	82785	32476	7.9	21	0.38
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	160024	15129	11.6	21	0.56
⑥ S <sub>s</sub> -D1	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	154791	15663	11.5	21	0.55	
	$S_s - DI$	пт, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	74639	37510	5.9	21	0.29
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	74641	38475	7.3	21	0.35

(検討ケース2~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



第4-8表(6) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面中央)

検討ケース			thread descent		断面性状			発生断面	面力	発生	短期許容	
検討ケース	地	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	216631	13711	15.6	21	0.75
0	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	207728	14333	15.3	21	0.73
2	$5_{s} - 51$	п⊤, v⊤	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	78515	35831	6.2	21	0.30
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	78457	37618	7.6	21	0.37
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	226669	13836	16.3	21	0.78
	$S_{s} - 31 H$	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	217100	14452	16.0	21	0.77
③ S <sub>s</sub> -31	$5_{s} - 31$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	92084	35541	7.1	21	0.34
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	91963	36636	8.7	21	0.42
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	196428	15429	14.2	21	0.68	
	C 9.1	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	187743	16061	13.9	21	0.67
(4)	$S_{s} = 31$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	63575	35812	5.1	21	0.25
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	53778	44306	5.6	21	0.27
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	213935	13318	15.4	21	0.74
Ē	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	205970	13856	15.1	21	0.72
0	$5_{s} - 51$	п⊤, v⊤	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	97845	35183	7.5	21	0.36
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	97489	36220	9.2	21	0.44
6 S <sub>s</sub> – 3			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	207098	13310	14.9	21	0.71
	S _ 2 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	199679	13930	14.7	21	0.70
	5 <sub>s</sub> -31	пт, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	94372	35245	7.3	21	0.35
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	94196	36293	8.9	21	0.43

(検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース
 ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



				断面性状			発生時	腼力	発生	短期許容	
uka	E-FL	評価				鉄筋仕様			応力度	応力度	照査値
坦历	受到月	位置	部材幅	部材局	有効局	(引張鉄筋)	曲けモーメント	軸力	σc	$\sigma_{\rm ca}$	$\sigma_{\rm c}/\sigma_{\rm ca}$
			b (mm)	h (mm)	d (mm)		(KN•m)	(KN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	215462	10014	15.4	21	0.74
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	208080	10608	15.2	21	0.73
	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	98325	30117	7.5	21	0.36
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	87210	41937	8.4	21	0.40
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	211763	15246	15.3	21	0.73
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	205700	15625	15.2	21	0.73
	H+, V-	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	100919	30863	7.7	21	0.37
0 51		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	91122	48004	8.9	21	0.43
$S_s - DI$		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	182095	7685	13.0	21	0.62
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	175991	8220	12.9	21	0.62
	H-, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	79019	32169	6.2	21	0.30
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	80497	32769	7.7	21	0.37
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	182179	8105	13.0	21	0.62
	11 17	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	174059	8760	12.7	21	0.61
1	п-, v-	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	79671	30273	6.2	21	0.30
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	83084	46997	8.2	21	0.40
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	112830	14302	8.2	21	0.40
0 11		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	108390	15070	8.1	21	0.39
$S_{s} = 1.1$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	43310	39389	3.7	21	0.18
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	54307	43442	5.6	21	0.27
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	146658	7646	10.5	21	0.50
0 10		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	140378	8273	10.3	21	0.50
$S_{s} - 12$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	52420	33809	4.3	21	0.21
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	70256	46440	7.0	21	0.34
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	146539	6646	10.5	21	0.50
C 19		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	140418	7414	10.3	21	0.50
5 5 - 1 5		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	48595	32946	4.0	21	0.20
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	65218	44762	6.6	21	0.32
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	124857	10270	9.0	21	0.43
S _ 1 4		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	120848	10865	8.9	21	0.43
$3_{s} - 14$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	42204	39766	3.6	21	0.18
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	63068	44599	6.4	21	0.31
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	135335	14591	9.8	21	0.47
$S_{1} = 2.1$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	129276	15239	9.6	21	0.46
5 s 2 1		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	48851	37448	4.1	21	0.20
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	64702	44261	6.5	21	0.31
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	125283	13563	9.1	21	0.44
$S_{a} - 2.2$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	120522	14266	9.0	21	0.43
- s - 2 - 2		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	44511	38629	3.8	21	0.19
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	62305	42204	6.3	21	0.30
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	219408	14415	15.8	21	0.76
$S_{*} = 3.1$	H+. V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	213080	14949	15.7	21	0.75
		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	90991	31898	7.0	21	0.34
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	90990	33298	8.6	21	0.41
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179866	13991	13.0	21	0.62
S 3 1	H-, V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	174428	14702	12.9	21	0.62
3		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	76328	38999	6.1	21	0.30
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	69278	41543	6.9	21	0.33

# 第4-8表(7) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面東側)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第4-8表(8) コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面東側)

	地震動		評価 位置	断面性状				発生断面力		発生	短期許容	
検討ケース				部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕禄 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	の <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照查値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
2	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V+	部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	198659	8796	14.2	21	0.68
			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	191868	9280	14.0	21	0.67
			部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	101566	29728	7.7	21	0.37
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	86555	42326	8.4	21	0.40
3	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V+	部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	239957	10678	17.2	21	0.82
			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	232347	11187	17.0	21	0.81
			部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	87227	30258	6.7	21	0.32
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	98000	40552	9.4	21	0.45
4	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V+	部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	206873	859	14.7	21	0.70
			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	198014	1509	14.3	21	0.69
			部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	163853	39430	12.3	21	0.59
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	137372	43236	12.8	21	0.61
5	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V+	部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179852	14277	13.0	21	0.62
			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	173738	14740	12.8	21	0.61
			部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	87491	30024	6.7	21	0.32
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	87494	30770	8.2	21	0.40
6	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V+	部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	160666	14279	11.6	21	0.56
			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	155048	14759	11.5	21	0.55
			部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	82296	37181	6.5	21	0.31
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	82298	37908	7.9	21	0.38

(検討ケース2~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース


# 検討ケース②~⑥) 検討ケース 断面性状 発生断面力 発生 応力度 短期容容 1</td

コンクリートの曲げ軸力照査結果(②-②断面東側)

照査値

使到クース	<u>не</u> )	長IJ	位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	(引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma$ $_{c}/$ $\sigma$ $_{ca}$
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	214334	13475	15.4	21	0.74
	C 91	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	208212	14226	15.3	21	0.73
2	5 <sub>s</sub> -31	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	81399	32129	6.3	21	0.30
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	83839	36805	8.0	21	0.39
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	224052	14945	16.1	21	0.77
	C 91	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	217355	15750	16.0	21	0.77
0	$5_{s} - 51$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	96946	31996	7.4	21	0.36
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	96792	33311	9.1	21	0.44
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	201416	10670	14.5	21	0.70
	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	193289	11281	14.2	21	0.68
(4)	3 <sub>s</sub> -31	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	60945	40813	5.0	21	0.24
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	55523	45443	5.7	21	0.28
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	210483	14671	15.2	21	0.73
Ē	C 91	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	204635	15225	15.1	21	0.72
9	$5_{s} - 31$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	103883	31433	7.9	21	0.38
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	103020	32460	9.6	21	0.46
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	203633	13913	14.7	21	0.70
	C 91	TT   X7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	198105	14434	14.6	21	0.70
U	5 <sub>s</sub> -31	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	100059	31011	7.6	21	0.37
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	99466	32319	9.3	21	0.45

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース

第4-8表(9)

③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 o)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



				断面性状			発生断	面力	発生	短期許容	
ul at	-Fil	評価		the table to	1. 11 - h.	鉄筋仕様			応力度	応力度	照査値
地展	IJ	位置	部材幅	部材高	有効高	(引張鉄筋)	曲げモーメント	軸力	σs	σ <sub>sa</sub>	$\sigma_{\rm s}/\sigma_{\rm sa}$
			b(mm)	h(mm)	d (mm)		(kN•m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	151241	19099	48.0	435	0.12
		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	452860	56201	145.0	435	0.34
	H+, V+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	455112	60342	123.0	435	0.29
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	397954	53666	178.0	435	0.41
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	155563	16623	52.0	435	0.12
.		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	465517	44070	163.0	435	0.38
	H+, V-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	470190	48932	139.0	435	0.32
C D1		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	396272	64051	159.0	435	0.37
$S_s - DI$		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	162137	19264	53.0	435	0.13
	TT T7	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	421864	49835	137.0	435	0.32
	H-, V+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	435913	54390	121.0	435	0.28
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	445278	60219	199.0	435	0.46
Ι Γ		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	158672	17059	53.0	435	0.13
,	TT 37	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	431662	53250	138.0	435	0.32
'	п-, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	437129	55923	120.0	435	0.28
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	441159	71020	177.0	435	0.41
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	78009	18069	17.0	435	0.04
0 11		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	294307	53583	77.0	435	0.18
$5_{s} - 11$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	335095	69821	70.0	435	0.17
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	351912	73053	115.0	435	0.27
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	83863	17502	20.0	435	0.05
S _ 1 9		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	243353	48774	59.0	435	0.14
$5_{s} - 12$		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	290705	59501	62.0	435	0.15
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	320290	69018	100.0	435	0.23
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	83010	17596	19.0	435	0.05
S = 1.3		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	251042	51453	60.0	435	0.14
5 <sub>8</sub> 15		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	288331	65791	56.0	435	0.13
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	298426	67730	88.0	435	0.21
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	73734	18703	14.0	435	0.04
S = 1.4		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	191916	48906	37.0	435	0.09
U s 1 4		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	240996	64464	40.0	435	0.10
		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	269930	68525	70.0	435	0.17
1		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	148937	21213	45.0	435	0.11
$S_{*} = 2.1$		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	392475	52971	121.0	435	0.28
		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	400245	61858	101.0	435	0.24
$\vdash$		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	321786	62216	112.0	435	0.26
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	142494	16255	47.0	435	0.11
$S_{*} = 2.2$		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	260086	32965	82.0	435	0.19
- 5 - 5 - 5		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	238008	44553	54.0	435	0.13
$\vdash$		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	248366	64612	62.0	435	0.15
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	132918	18675	40.0	435	0.10
S 31	H+, V+	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	452094	52701	148.0	435	0.35
		部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	496419	62153	138.0	435	0.32
┣───┼		部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	486855	69033	211.0	435	0.49
		部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	161069	17701	54.0	435	0.13
			()))/////	0060	0600		907/195	61460	190.0	4.11	A 90
S <sub>s</sub> -31	H-, V+	部材2	2360	9900	9080	D51@150(2段)	307433	50000	120.0	435	0.28

第 4-9 表(1) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(①-①断面)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記 :評価位置を下記に示す。



## 第 4-9 表 (2) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(①-①断面)

					断面性状			発生謝	面力	発生	短期許容	
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲/ブモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生         短期許容           応力度         応力度 $\sigma_s$ $\sigma_{sa}$ (N/mm <sup>2</sup> )         (N/mm <sup>2</sup> )           52         435           152         435           152         435           127         435           139         435           53         435           168         435           178         435           57         435           131         435           107         435           120         435           50         435           123         435           160         435           160         435           123         435           123         435	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>	
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	153758	16597	52	435	0.12
0	S _ D 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	436187	41734	152	435	0.35
2	$S_s - DI$	пт, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	439896	48747	127	435	0.30
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	388442	72506	139	435	0.32
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	155996	16481	53	435	0.13
0	S _ D 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	482267	46601	168	435	0.39
0	$S_s - DI$	пт, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	486786	49313	145	435	0.34
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	425619	64363	178	435	0.41
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	170320	18350	57	435	0.14
	S _ D 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	375655	36290	131	435	0.31
(4)	$S_s - D_1$	пт, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	405190	56556	107	435	0.25
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	334308	62157	120	435	0.28
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	150333	16812	50	435	0.12
Ē	S _ D 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	426463	48043	141	435	0.33
9	$S_s - D_1$	пт, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	431803	50149	123	435	0.29
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	415603	70901	160	435	0.37
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	150023	16855	50	435	0.12
ß	S _ D 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	399532	48134	129	435	0.30
0	$S_s = DT$	пт, v-	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	402592	50232	112	435	0.26
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	395482	71193	146	435	0.34

# (検討ケース2~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



## 第4-9表(3) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(①-①断面)

					断面性状			発生肉	而力	発生	短期許容	
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\kappa_{\Sigma}$ $\kappa_{T}$ <	照査値 σ s/ σ sa	
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	127685	18752	38	435	0.09
0	C 91	TT   X7	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	432763	53005	139	435	0.32
2	$5_{s} - 31$	H+, V+	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	477507	62611	130	435	0.30
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	472481	69921	200	435	0.46
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	137154	18548	42	435	0.10
0	S _ 9 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	470645	52137	157	435	0.37
0	3 <sub>5</sub> -31	п⊤, v⊤	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	506998	59046	144	435	0.34
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	498420	68541	220	435	0.51
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	146657	18715	46	435	0.11
	S _ 9 1		部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	370724	53781	110	435	0.26
4	3 <sub>5</sub> -31	п⊤, v⊤	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	376149	56321	97	435	0.23
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	384433	71545	138	435	0.32
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	137693	18848	42	435	0.10
6	S _ 2 1	UL VL	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	460095	52987	151	435	0.35
9	5 5 5 I	11   , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	509955	62073	143	435	0.33
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	491695	68762	215	435	0.50
			部材1	2360	9960	9680	D51@150(2段)	134256	18887	41	435	0.10
6	S _ 2 1	UL VL	部材2	2360	9960	9680	D51@150(2段)	444914	53165	144	435	0.34
	S <sub>S</sub> DI	11   , V	部材3	2360	9960	9680	D51@150(2段)	496195	62497	137	435	0.32
			部材4	2360	9960	9680	D51@150(2段)	478554	69072	206	435	0.48

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



				断面性状			発生時	腼力	発生	短期許容	
		評価				鉄笛仕様			応力度	応力度	昭杏値
地方	震動	位置	部材幅	部材高	有効高	(引張鉄笛)	曲げモーメント	軸力	σ	σsa	σ./σ
			b (mm)	h (mm)	d(mm)	())))))))))))))))))))))))))))))))))))))	(kN•m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	o s/ o sa
		立(なよ)	9960	2460	2255	D51@150(5段)	196042	17534	951	435	0.58
		コロヤリ1	9900	2400	2255	D51@150(3段)	102758	18205	265	435	0.50
	H+, $V+$	立(大)2	9960	2460	2255	D51@150(年段)	100275	30737	103	435	0.94
		立てなす。1	9900	2400	2255	D51@150(3段)	83055	40504	113	435	0.24
		立てなオ1	9900	2400	2255	D51@150(2段)	201586	29/1/	254	435	0.20
		ロレイク 1 立てます?	9900	2400	2255	D51@150(3段) D51@150(4段)	107758	22414	204	435	0.59
	$\mathrm{H}+\text{, }\mathrm{V}-$	ロレイシーム	9900	2400	2200	D51@150(年段)	105700	49197	100	435	0.02
		コリイクリン	9900	2400	2200	D51@150(5段)	103709 91420	42127	109	435	0.20
$S_s - D1$		ロリヤワ 4 立びナナ1	9900	2400	2200	D51@150(2FZ)	170040	94521	211	435	0.24
		市12111	9900	2460	2200	D51@150(3段) D51@150(4码)	166901	24001	211	430	0.49
	H-, V+	ロレイシュン	9900	2400	2200	D51@150(年段)	22762	23220	70	435	0.01
		立ちたする	9900	2400	2200	D51@150(3FZ)	79591	44013	104	435	0.10
		可) 1/1 4 立(1+1-1	9900	2400	2200	D51@150(2段) D51@150(5FL)	161250	40177	104	435	0.24
		市り17月1	9900	2400	2200	D51@150(3段)	101330	24223	190	435	0.40
	H-, V-	前村2	9960	2460	2200	D51@150(4段)	159395	24922	209	435	0.49
		前約3	9960	2460	2200	D51@150(5段)	83241	40939	79	435	0.19
		部村4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	72782	53041	/4	435	0.18
		部村日	9960	2460	2255	D51@150(5段)	98381	17565	119	435	0.28
$S_{s} - 11$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	97612	18283	125	435	0.29
-		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	29954	28953	18	435	0.05
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	35439	39796	20	435	0.05
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	126851	22875	153	435	0.36
$S_{s} - 12$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	126608	23439	163	435	0.38
0		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	55188	42127	41	435	0.10
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	65245	47549	66	435	0.16
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	126450	23185	152	435	0.35
$S_{*} = 1.3$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	126352	23729	162	435	0.38
5, 10		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	51899	41562	37	435	0.09
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	66297	48791	67	435	0.16
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	112904	21977	135	435	0.32
$S_{-14}$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	110758	22577	140	435	0.33
0 5 1 1		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	41499	38871	26	435	0.06
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	62351	50553	57	435	0.14
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	121433	18097	149	435	0.35
$S_{a} = 2.1$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	118795	18733	156	435	0.36
		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	38959	33900	26	435	0.06
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	49374	45855	38	435	0.09
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	114709	16591	142	435	0.33
$S_{1} = 2.2$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	112255	17237	148	435	0.35
5 s 2 2		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	45038	40211	30	435	0.07
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	56396	48853	48	435	0.12
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	213484	16408	275	435	0.64
S - 31	H+V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	207939	16863	288	435	0.67
US DI	11, V T	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	80361	42218	75	435	0.18
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	80225	43826	102	435	0.24
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	189375	15564	243	435	0.56
S _ 2 1	H_ V	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	182693	16375	252	435	0.58
3 <sub>s</sub> -31	11—, v <del>+</del>	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	81978	31220	85	435	0.20
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	79279	34714	114	435	0.27

第4-10表(1) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面西側)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第 4-10 表(2) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面西側)

			375 /mr		断面性状		hill befor I I light	発生断面	前力	発生	短期許容	四大体
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{sa}$	照宜値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179952	18198	229	435	0.53
			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	176992	18951	241	435	0.56
(2)	$S_s - D1$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	104159	38872	109	435	0.26
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	82257	41022	110	435	0.26
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	222582	16715	287	435	0.66
3	S - D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	218079	17336	303	435	0.70
0	$S_s - DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	88923	41307	87	435	0.20
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	95304	40525	138	435	0.32
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	180436	29737	220	435	0.51
	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	177946	30407	231	435	0.54
(4)	$S_s DI$	11 + , V +	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	172032	36317	203	435	0.47
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	150707	39270	257	435	0.60
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	172539	12308	223	435	0.52
6	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	168605	13167	234	435	0.54
9	S <sub>s</sub> DI	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	84005	35256	85	435	0.20
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	84790	36192	123	435	0.29
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	155537	12575	200	435	0.46
6	S - D 1	H + V +	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	151408	13074	209	435	0.49
	S <sub>s</sub> D1	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	75449	28153	79	435	0.19
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	75451	28899	114	435	0.27

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



## 第 4-10 表 (3) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面西側)

			375 / TT		断面性状		Art. Arte I I Inte	発生断面	面力	発生	短期許容 広力度	四大は
検討ケース	地	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)		曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生         短期許容 $\bar{\kappa}$ 力度 $\bar{\kappa}$ 力度 $\sigma_s$ $\sigma_{sa}$ $(N/mn^2)$ $(N/mn^2)$ 269         435           61         435           61         435           87         435           279         435           293         435           112         435           233         435           246         435           65         435           267         435           95         435           95         435           95         435           95         435           259         435           270         435	照宜値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>	
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	208795	16945	269	435	0.62
	0 0 1	TT   57	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	203615	17606	281	435	0.65
(2)	$S_{s} = 31$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	70464	43282	61	435	0.15
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	74584	45981	87	435	0.20
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	215828	15905	279	435	0.65
0	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	210720	16520	293	435	0.68
0	5 <sub>s</sub> -31	п+, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	85537	42065	82	435	0.19
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	85225	43784	112	E $\overline{ka}$ $\overline{k}$ $\overline{ka}$ $\overline{ka}$ $\overline{ka}$ $\overline{ka}$ $\overline{ka}$ $\overline{a}$ $\overline{a}$ $\overline{g}$ $\overline{a}$ $\overline{a}$ $\overline{a}$ $\overline{a}$ $\overline{g}$ $\overline{435}$ $0$ $\overline{1}$ $435$ $0$ $1$ $435$ $0$ $\overline{1}$ $435$ $0$ $1$ $435$ $0$ $\overline{3}$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $2$ $435$ $0$ $3$ $435$ $0$ $5$ $435$ $0$ $7$ $435$ $0$ $7$ $435$ $0$ $1$ $435$ $0$ $6$ $435$ $0$ $0$ $1$ $435$ $0$ $1$ $435$ $0$ $1$ $435$ <td>0.26</td>	0.26
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	184507	19815	233	435	0.54
	C 9 1	TT   37	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	181095	20440	246	435	0.57
4	$3_{s} - 31$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	69150	35773	65	435	0.15
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	64337	37947	78	435	0.18
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	207212	15826	267	435	0.62
Ē	C 9 1	TT   37	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	200736	16261	279	435	0.65
0	5 <sub>s</sub> -31	п+, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	95448	42104	95	435	0.22
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	95623	44065	134	435	0.31
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	201564	16402	259	435	0.60
	C 9.1	TT   37	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	195336	17010	270	435	0.63
0	$5_{s} - 31$	п+, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	92864	42469	91	435	0.21
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	93257	44363	128	435	0.30

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース

③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 g)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



				断面性状			発生肉	腼力	発生	短期許容	
내셔클	マート	評価	den L L L	den L L dat		鉄筋仕様	11		応力度	応力度	照査値
卫巴房	受到	位置	部材幅	部材局	有効局	(引張鉄筋)	曲けモーメント	軸力	σs	σ <sub>sa</sub>	$\sigma_{\rm s}/\sigma_{\rm sa}$
			b(mm)	h (mm)	d (mm)		(kN•m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	210934	14756	273	435	0.63
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	201366	15300	280	435	0.65
	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	89428	33075	94	435	0.22
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	70839	36520	93	435	0.22
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	212350	15113	275	435	0.64
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	202927	15809	282	435	0.65
	H+, V-	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	92679	33856	98	435	0.23
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	69922	40779	85	435	0.20
$S_s - D1$		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179508	14044	231	435	0.54
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	170914	14293	237	435	0.55
	H-, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	71989	35198	69	435	0.16
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	63493	34744	81	435	0.19
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	174797	16452	223	435	0.52
1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	166245	16637	228	435	0.53
	H-, V-	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	72353	33894	70	435	0.17
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	61141	44799	62	435	0.15
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	109929	14291	137	435	0.32
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	104624	14942	139	435	0.32
$S_{s} - 11$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	32351	26202	23	435	0.06
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	38284	38068	27	435	0.07
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	140822	15003	178	435	0.41
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	133790	15585	181	435	0.42
$S_{s} - 12$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	43007	35299	30	435	0.07
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	51557	42952	46	435	0.11
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	140574	14816	178	435	0.41
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	133626	15408	181	435	0.42
$S_{s} - 1.3$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	40294	34965	27	435	0.07
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	51237	42120	46	435	0.11
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	120610	14271	151	435	0.35
0 14		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	115354	14910	155	435	0.36
$S_{s} - 14$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	37805	36736	23	435	0.06
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	46526	39487	40	435	0.10
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	132163	12818	168	435	0.39
Q . 0.1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	124108	13432	169	435	0.39
$3_{s} - 21$		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	42403	27033	36	435	0.09
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	42195	34389	38	435	0.09
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	124604	13959	157	435	0.37
5 _ 2 2		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	117301	13946	158	435	0.37
3 s - 2 2		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	39509	33878	27	435	0.07
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	40196	34741	34	435	0.08
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	222140	13647	289	435	0.67
S _ 2 1	UL VI	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	213021	14265	299	435	0.69
3,-31	117, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	86978	34807	89	435	0.21
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	87008	36656	127	435	0.30
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	189546	12103	247	435	0.57
S _ 3 1	$H = V \perp$	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	180489	12738	252	435	0.58
$3_{s} - 31$	11—, v <del>+</del>	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	79237	31347	82	435	0.19
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	75104	35672	103	435	0.24

第4-10表(4) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面中央)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第 4-10 表 (5) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面中央)

			ant /mt		断面性状		NIL AND I LING	発生断面	动	発生	短期許容	四大体
検討ケース	地;	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕禄 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_{\rm s}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{sa}$	照笡値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	193288	14660	250	435	0.58
	0 D1	TT   T7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	184355	15187	256	435	0.59
(2)	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	91609	32582	97	435	0.23
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	67076	37055	85	435	0.20
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	235974	14119	308	435	0.71
0	S _ D 1	$U \perp V \perp$	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	226135	14697	317	435	0.73
0	S <sub>s</sub> D1	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	81524	33310	83	435	0.20
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	80707	36887	113	435	0.26
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	194490	14995	251	435	0.58
	S _ D 1	$U \perp V \perp$	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	186509	15651	258	435	0.60
4	$S_s - DI$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	151105	35319	175	435	0.41
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	124441	39698	201	435	0.47
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	178797	14790	230	435	0.53
5	S _ D 1	$U \perp V \perp$	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	172924	15318	239	435	0.55
0	S <sub>s</sub> D1	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	82791	31361	86	435	0.20
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	82793	32114	125	435	0.29
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	159983	14909	204	435	0.47
6	S _ D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	154791	15663	212	435	0.49
0	Ss DI	11 + , V T	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	75168	31256	76	435	0.18
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	75171	31955	109	435	0.26

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



## 第 4-10 表 (6) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面中央)

検討ケース			⇒		断面性状		bill free / 1. Litte	発生断面	前力	発生	短期許容 広力度	四大体
検討ケース	地;	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_{\rm s}$ (N/mm <sup>2</sup> )	短期許容         短期許容           度 $\bar{\sigma}$ sa $\bar{\sigma}$ n <sup>2</sup> )         (N/mm <sup>2</sup> )           2         435           1         435           -         435	照宜恒 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	216631	13711	282	435	0.65
0	C 9.1	TT   T7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	207728	14333	291	435	0.67
2	5 <sub>s</sub> -31	п+, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	78522	35760	77	435	0.18
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	78521	36937	109	435	0.26
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	226669	13836	295	435	0.68
0	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	217100	14452	304	435	0.70
0	5 <sub>s</sub> -31	п+, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	92084	34812	96	435	0.23
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	91963	36636	137	435	0.32
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	196428	15429	253	435	0.59
Ø	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	187743	16061	260	435	0.60
4	$3_{s} - 31$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	63592	33502	59	435	0.14
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	52591	38738	53	435	0.13
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	213951	13235	279	435	0.65
Ē	C 9.1	TT   T7	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	205970	13856	289	435	0.67
0	$3_{s} - 31$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	97846	34441	104	435	0.24
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	97489	36220	149	435	0.35
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	207101	13214	269	435	0.62
ß	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	199686	13835	279	435	0.65
U	3 <sub>s</sub> -31	п+, v+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	94373	34511	99	435	0.23
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	94196	36293	142	435	0.33

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース

③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 g)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



				断面性状			発生肉	而力	発生	短期許容	
11.5	54	評価				鉄筋仕様			応力度	応力度	照査値
地別	畏虭	位置	部材幅	部材高	有効高	(引張鉄筋)	曲げモーメント	軸力	σs	σ <sub>sa</sub>	$\sigma_{s}/\sigma_{sa}$
			b (mm)	h (mm)	d (mm)		(kN•m)	(kN)	$(N/mm^2)$	$(N/mm^2)$	
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	215462	10014	283	435	0.66
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	208081	10533	295	435	0.68
	H+, $V+$	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	98325	30117	108	435	0.25
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	86041	34666	128	435	0.30
	-	部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	211673	14876	274	435	0.63
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	205609	15233	287	435	0.66
	H+, $V-$	部材3	9960	2460	2255	D510100(1段)	100794	30491	111	435	0.26
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	89097	40215	126	435	0.29
$S_s - D_1$		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	182053	7604	240	435	0.56
		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	175769	7806	250	435	0.58
	H-, V+	部本73	9960	2460	2255	D51@150(5段)	79019	32169	81	435	0.19
		立(オイ	9960	2460	2255	D51@150(3段)	80341	31973	191	435	0.15
		30,1714	9960	2460	2255	D51@150(2段)	189170	8105	240	435	0.20
		11/111	9900	2400	2200	D51@150(3起)	173754	7863	240	435	0.50
	H-, $V-$	ロレイシーム 立てたよう	9900	2400	2200	D51@150(4段)	79671	30973	82	435	0.07
		立ちたする	9900	2400	2200	D51@150(5£2)	99764	42097	107	400	0.20
		可)1/1 4 立(1+1-1	9900	2400	2200	D51@150(2段) D51@150(5fL)	02704	43987	107	430	0.20
		市12711	9900	2460	2200	D51@150(3段) D51@150(4段)	112794	14202	141	430	0.33
$S_{s} - 1 1$		市り付る	9900	2400	2200	D51@150(4FZ)	100303	14900	144	430	0.34
		前約3	9960	2460	2200	D51@150(5段)	42984	38333	28	435	0.07
		前村4	9960	2460	2200	D51@150(2段)	54307	42901	51	435	0.12
		部村日	9960	2460	2255	D51@150(5段)	146658	7646	192	435	0.45
$S_{s} - 12$		部村2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	140378	8273	198	435	0.46
-		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	52421	33793	44	435	0.11
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	69746	44754	79	435	0.19
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	146539	6646	193	435	0.45
$S_{s} - 13$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	140453	7261	199	435	0.46
5		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	48582	32908	39	435	0.09
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	64179	38619	77	435	0.18
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	124796	10114	161	435	0.38
$S_{c} = 1.4$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	120573	10191	167	435	0.39
0, 11		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	42180	39472	26	435	0.06
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	63058	44369	66	435	0.16
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	131760	5215	174	435	0.40
$S_{*} - 21$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	125484	5793	178	435	0.41
		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	45604	28106	39	435	0.09
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	64701	43126	71	435	0.17
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	125282	13262	159	435	0.37
$S_{1} - 2.2$		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	120487	13943	163	435	0.38
S 8 2 2		部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	44633	32985	34	435	0.08
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	62311	41858	68	435	0.16
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	219408	14415	285	435	0.66
5 - 3 1	$H+V^{\perp}$	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	213080	14949	298	435	0.69
3 <sub>8</sub> -31	$11 \pm , v \pm$	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	90943	30843	98	435	0.23
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	91023	33152	141	435	0.33
		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179866	13991	232	435	0.54
6 . 2 1	U_ V	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	174428	14702	241	435	0.56
3 s - 3 1	11—, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	76326	37913	73	435	0.17
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	69278	41543	83	435	0.20

第4-10表(7) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面東側)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第 4-10 表 (8) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面東側)

					断面性状		Ad 64-11-136	発生断面	前力	発生	短期許容	
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	発生断面力         発生 応力度         短期許容 応力度           曲げモーメント (kN・m)         軸力 (kN・m)         σ s (N/mm <sup>2</sup> )         σ sa (N/mm <sup>2</sup> )           198659         8796         262         435           191868         9280         272         435           101579         29617         113         435           85835         35662         126         435           239957         10678         316         435           232347         11187         330         435           87227         30258         93         435           206899         515         280         435           198079         1170         290         435           137372         43236         223         435           179852         14277         232         435           173738         14740         240         435      87777         28277         141         435	照金値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>			
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	198659	8796	262	435	0.61
	C D 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	191868	9280	272	435	0.63
2	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	101579	29617	113	435	0.26
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	85835	35662	126	435	0.29
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	239957	10678	316	435	0.73
3	S - D 1	H+V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	232347	11187	330	435	0.76
U	S <sub>s</sub> D1	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	87227	30258	93	435	0.22
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	97604	34454	152	435	0.35
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	206899	515	280	435	0.65
Ø	S - D 1	H+V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	198079	1170	290	435	0.67
æ	S <sub>s</sub> D1	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	163855	36699	191	435	0.44
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	137372	43236	223	435	0.52
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	179852	14277	232	435	0.54
6	S - D 1	H+V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	173738	14740	240	435	0.56
	S <sub>s</sub> D1	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	87774	27632	96	435	0.23
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	87777	28277	141	435	0.33
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	160687	14188	206	435	0.48
6	S - D 1	H+V+	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	155053	14654	213	435	0.49
	S <sub>s</sub> DI	11 ', V '	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	79445	27931	85	435	0.20
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	79276	28307	123	435	0.29

(検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



## 第 4-10 表 (9) 鉄筋の曲げ軸力照査結果(2-2)断面東側)

			375 /7**		断面性状		NIL AND I I INC	発生断面	前力	発生	短期許容	四大体																				
検討ケース	地)	震動	評価 位置	部材幅 b(mm)	部材高 h(mm)	有効高 d(mm)	鉄筋仕様 (引張鉄筋)	曲げモーメント (kN・m)	軸力 (kN)	$\sigma_{\rm s}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{sa}$ (N/mm <sup>2</sup> )	照宜॥ σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>																				
	S <sub>s</sub> -31 H+, V		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	214334	13475	279	435	0.65																				
		TT   57	部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	208173	14013	292	435	0.68																				
2		H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	81442	31928	84	435	0.20																				
		部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	83753	34545	123	435	0.29																					
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	224052	14945	291	435	0.67																				
0	C 9.1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	217302	15481	304	435	0.70																				
0	5 <sub>s</sub> -31 H+, V+	$S_{s} = 31$ H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	96947	31149	106	435	0.25																				
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	96792	33311	153	435	0.36																				
	0 0 1 11 1 17		部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	201447	10402	264	435	0.61																				
Ø			部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	193236	11008	273	435	0.63																				
(4)	$3_{s} - 31$	$_{\rm s} = 31$ H+, V+	31 H+, V+	$\Pi +, v +$	п+, v+	Η+, V+	Π+, V+	Π+, V+	п+, v+	п+, v+	п+, v+	Π <b>-</b> , ν +	Π <b>-</b> , ν -	Π+, V+	H+, V+	H+, V+	Π+, V+	Π+, V+	n⊤, v⊤	Π⊤, v⊤	11   , V	11   , V	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	60096	37730	51	435	0.12
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	55419	42113	54	435	0.13																				
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	210483	14671	273	435	0.63																				
ß	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	204635	15225	285	435	0.66																				
0	$3_{s} - 31$	пт, vт	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	103836	30467	115	435	0.27																				
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	102936	32274	167	435	0.39																				
			部材1	9960	2460	2255	D51@150(5段)	203633	13913	264	435	0.61																				
ß	S _ 9 1		部材2	9960	2460	2255	D51@150(4段)	198105	14434	276	435	0.64																				
(6) S <sub>s</sub> = 3 1	3 <sub>5</sub> -31	-31 H+, V+	部材3	9960	2460	2255	D51@150(5段)	100059	30156	111	435	0.26																				
			部材4	9960	2460	2255	D51@150(2段)	99408	32079	160	435	0.37																				

## (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース

③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 g)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 $\sigma$ )して非液状化の条件を仮定した解析ケース



b. 地中連続壁基礎の曲げ軸力に対する概略配筋図
 地中連続壁基礎の曲げ軸力に対する概略配筋図を第4-4図に示す。





第4-4図(3) 概略配筋図(曲げ軸力に対する評価)(部材3区間)



第4-4図(4) 概略配筋図(曲げ軸力に対する評価)(部材4区間)

c. 地中連続壁基礎のせん断力に対する評価結果

地中連続壁基礎のせん断力に対する照査結果を第4-11表に示す。

地中連続壁基礎における許容応力度法による照査を行った結果,評価位置における鉄筋コンクリートの発生せん断力がコンクリートの短期許容せん断力 ( $V_{a}$ ) と斜め引張鉄筋の短期許容せん断力 ( $V_{a}$ ) を合わせた短期許容せん断力 ( $V_{a}$ ) 以下であることを確認した。

以上のことから,地中連続壁基礎の構造部材の発生応力が許容限界以下であることを確認した。なお,発生応力及び発生断面力は各地震動,各部材において最大となる値を示している。

第 4-11 表(1) せん断力に対す	る照査	(①-①断面)
---------------------	-----	---------

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

				断面性状			せん断則	照査結果	
		評価					発生せん	<b>鈩</b> 期阵穴	
地別	<b>莨動</b>	位置	部材幅	部材高	有効高	せん断	光生せん 断力	市る新力	昭杏値
			(mm)	(mm)	(mm)	補強筋	(kN)	(kN)	3111日11日
		立(7 大才 1	2360	0060	0680	8-D320300	10703	63270 00	0.17
		コレス コン	2360	9960	9680	8-D32@300	18346	63279.00	0.29
	H+, $V+$	当(本)2	2360	9960	9680	8-D38@300	27648	87263_00	0.32
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	28928	87263_00	0.34
		コントリュー	2360	9960	9680	8-D32@300	10035	63279.00	0.18
		立(11)	2360	9960	9680	8-D32@300	18083	63279.00	0.30
	H+, $V-$	部本す3	2360	9960	9680	8-D38@300	27518	87263_00	0.32
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	29403	87263_00	0.34
$S_s - D_1$		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	10942	63279_00	0.18
		部材?	2360	9960	9680	8-D32@300	18359	63279.00	0.30
	H-, V+	当(本)3	2360	9960	9680	8-D38@300	23836	87263_00	0.28
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	20000	87263_00	0.34
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	10205	63279 00	0.17
		部材?	2360	9960	9680	8-D32@300	17671	63279.00	0.28
	H-, V-	当(本)2	2360	9960	9680	8-D380300	18734	87263_00	0.20
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	22850	87263_00	0.22
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	5564	63279_00	0.09
		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	15548	63279.00	0.25
$S_{s} - 1 1$		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	14838	87263_00	0.18
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	19140	87263_00	0.22
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	5117	63279_00	0.09
		部材?	2360	9960	9680	8-D32@300	13169	63279.00	0.21
S $_{\rm s}-1$ 2		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	21878	87263_00	0.26
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	22013	87263_00	0.26
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	5002	63279.00	0.08
		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	12437	63279.00	0.20
$S_{s} - 1 3$		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	20569	87263.00	0.24
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	20725	87263.00	0.24
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	3864	63279.00	0.07
		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	11040	63279.00	0, 18
$S_{s} - 14$		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	12962	87263.00	0.15
1		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	14009	87263.00	0.17
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	9626	63279.00	0.16
		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	15605	63279.00	0.25
$5_{s} - 21$		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	13078	87263.00	0.15
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	21119	87263.00	0.25
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	8491	63279.00	0.14
0 0 0		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	11691	63279.00	0.19
5 s - 2 2		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18546	87263.00	0.22
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	19747	87263.00	0.23
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	9733	63279.00	0.16
S _ 2 1		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	17592	63279.00	0.28
3 5 - 3 1	n⊤, v+	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	19002	87263.00	0.22
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	28999	87263.00	0.34
		部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	10077	63279.00	0.16
S _ 3 1	$H = V^{\perp}$	部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	17338	63279.00	0.28
5 s 5 1	11 , V T	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18669	87263.00	0.22
		部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	24422	87263.00	0.28

NT2 補② V-2-2-39-1 R1

注記 :評価位置を下記に示す。



#### 第 4-11 表 (2) せん断力に対する照査(①-①断面)

					断面性状			せん断胆	照査結果																			
検討 ケース	地方	震動	評価 位置	部材幅 (mm)	部材高 (mm)	有効高 (mm)	せん断 補強筋	発生せん 断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照査値																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	28913	87263.00	0.18																		
0	S - D 1		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	2360	63279.00	0.30																		
2	$S_s - D_1$	п+, v-	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18400	63279.00	0.33																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	28913	87263.00	0.34																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	11228	87263.00	0.18																		
3	S - D 1	H + V -	部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	18387	63279.00	0.30																		
0	S <sub>s</sub> D1	11   , v	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	24505	63279.00	0.29																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	29701	87263.00	0.35																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	12031	87263.00	0.20																		
(A)	S - D 1	H + V -	部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	15452	63279.00	0.25																		
Ð	D <sub>s</sub> D1	11   , v	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	35114	63279.00	0.41																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	48212	87263.00	0.56																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	10907	87263.00	0.18																		
6	S - D 1	H+, $V-$	部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	17176	63279.00	0.28																		
٢	Ds D1		11   , V	11 - , v	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	21144	63279.00	0.25																
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	29391	87263.00	0.34																		
		H+, V-	部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	10563	87263.00	0.17																		
6	S - D 1		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	17123	63279.00	0.28																		
٢	S <sub>s</sub> D1		部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	19679	63279.00	0.23																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	29134	87263.00	0.34																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	2360	87263.00	0.15																		
Ø	S - 31		H + V +	H + V +	H + V +	H+. V+	H+. V+	H+V+	H+, $V+$	H+. V+	H+. V+	H+. V+	H+. V+	H+. V+	H+. V+	H+. V+	H+V+	H+. V+	H+. V+	H+. V+	部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	17446	63279.00	0.28
2	5 s 5 1	11   , V	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18866	63279.00	0.22																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	27768	87263.00	0.32																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	9946	87263.00	0.16																		
3	S = 31		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	17934	63279.00	0.29																		
9	5 s 5 1	11   , V	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18974	63279.00	0.22																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	30377	87263.00	0.35																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	10943	87263.00	0.18																		
	S _ 2 1		部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	14266	63279.00	0.23																		
9	5 s 5 1	11   , V	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	19980	63279.00	0.23																		
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	31080	87263.00	0.36																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	9746	87263.00	0.16																		
6	S = 31	_ 9.1 UL VI	部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	19408	63279.00	0.31																		
9	$S_s - 31$ H+, V+	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18815	63279.00	0.22																			
			部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	28599	87263.00	0.33																		
			部材1	2360	9960	9680	8-D32@300	9468	87263.00	0.15																		
ß			部材2	2360	9960	9680	8-D32@300	19411	63279.00	0.31																		
6 S <sub>s</sub> –	3 <sub>s</sub> -31	$S_{s} - 31$ H+, V+	部材3	2360	9960	9680	8-D38@300	18567	63279.00	0.22																		
				部材4	2360	9960	9680	8-D38@300	27456	87263.00	0.32																	

# (検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



			断面	i性状		せん断照	照査結果		
地方	雲動	評価 位置	部材幅 (mm)	部材高 (mm)	せん断 補強筋	発生せん 断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照查値	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5834	22461.00	0.26	
		部材2	9960	2460	16-D35@300	12410	33352.00	0.38	
	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	13390	40719.00	0.33	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	25720	45658.00	0.57	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	6802	22461.00	0.31	
		部材2	9960	2460	16-D35@300	13040	33352.00	0.40	
	H+, V-	部材3	9960	2460	18-D38@300	13610	40719.00	0.34	
0 51		部材4	9960	2460	18-D38@300	25020	45658.00	0.55	
$S_s - DI$		部材1	9960	2460	12-D32@300	5877	22461.00	0.27	
		部材2	9960	2460	16-D35@300	12230	33352.00	0.37	
	H-, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	11520	40719.00	0.29	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	22090	45658.00	0.49	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	7056	22461.00	0.32	
		部材2	9960	2460	16-D35@300	11830	33352.00	0.36	
	H-, V-	部材3	9960	2460	18-D38@300	11530	40719.00	0.29	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	22240	45658.00	0.49	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	4787	22461.00	0.22	
0 11		部材2	9960	2460	16-D35@300	8384	33352.00	0.26	
$S_{s} = 1.1$		部材3	9960	2460	18-D38@300	2480	40719.00	0.07	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	9696	45658.00	0.22	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5441	22461.00	0.25	
e 1.0		部材2	9960	2460	16-D35@300	9322	33352.00	0.28	
$5_{s} - 12$		部材3	9960	2460	18-D38@300	9191	40719.00	0.23	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	21460	45658.00	0.48	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5525	22461.00	0.25	
S = 1.3		部材2	9960	2460	16-D35@300	9146	33352.00	0.28	
5 <sub>5</sub> 15		部材3	9960	2460	18-D38@300	8881	40719.00	0.22	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	21040	45658.00	0.47	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	4700	22461.00	0.21	
S = 1.4		部材2	9960	2460	16-D35@300	7497	33352.00	0.23	
5 s 1 4		部材3	9960	2460	18-D38@300	7466	40719.00	0.19	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	18890	45658.00	0.42	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5103	22461.00	0.23	
$S_{1} = 2.1$		部材2	9960	2460	16-D35@300	9500	33352.00	0.29	
		部材3	9960	2460	18-D38@300	3659	40719.00	0.09	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	14750	45658.00	0.33	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5265	22461.00	0.24	
$S_{s} - 22$		部材2	9960	2460	16-D35@300	8525	33352.00	0.26	
		部材3	9960	2460	18-D38@300	6261	40719.00	0.16	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	17080	45658.00	0.38	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5138	22461.00	0.23	
$S_{s} - 31$	H+, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	11290	33352.00	0.34	
		部材3	9960	2460	18-D38@300	4759	40719.00	0.12	
		部材4	9960	2460	18-D38@300	16420	45658.00	0.36	
		部材1	9960	2460	12-D32@300	7115	22461.00	0.32	
$S_{s} - 31$	H-, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	11280	33352.00	0.34	
	11 , V T	H-, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	5178	40719.00	0.13
1	1	- 部材4	9960	2460	18-D38@300	12270	45658.00	0.27	

第 4-11 表(3) せん断力に対する照査(②-②断面西側)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記 :評価位置を下記に示す。



#### 第 4-11 表 (4) せん断力に対する照査(②-②断面西側)

				断面	i性状		せん断門	照査結果															
検討 ケース	地加	震動	評価 位置	部材幅 (mm)	部材高 (mm)	せん断 補強筋	発生せん 断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照査値														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	5254	22461.00	0.24														
			部材2	9960	2460	16-D35@300	11990	33352.00	0.36														
(2)	$S_s - D_1$	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	13660	40719.00	0.34														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	25040	45658.00	0.55														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6598	22461.00	0.30														
	6 D 1	TT   TT	部材2	9960	2460	16-D35@300	12430	33352.00	0.38														
3	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	11600	40719.00	0.29														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	24750	45658.00	0.55														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6778	22461.00	0.21														
Ø	S - D 1		部材2	9960	2460	16-D35@300	12090	33352.00	0.37														
(4)	$S_s - DI$	п+, v+	部材3	9960	2460	18-D38@300	12210	40719.00	0.30														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	21040	45658.00	0.47														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6965	22461.00	0.32														
Ē	S - D 1		部材2	9960	2460	16-D35@300	8420	33352.00	0.26														
0	$S_s - DI$	Π+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	6199	40719.00	0.16														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	16790	45658.00	0.37														
				部材1	9960	2460	12-D32@300	6804	22461.00	0.31													
ß	6 D 1		部材2	9960	2460	16-D35@300	8283	33352.00	0.25														
0	$S_s - D_1$	n⊤, v⊤	部材3	9960	2460	18-D38@300	5911	40719.00	0.15														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	14470	45658.00	0.32														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	4859	22461.00	0.22														
0	S _ 2 1	H+, $V+$	$\mathrm{H}+\text{, }\mathrm{V}+$	$H+,\ V+$	H+, V+	H+, $V+$	H+, V+	$\mathrm{H}+\text{, }\mathrm{V}+$	H+, V+	$H+,\ V+$	H+, V+	$H+,\ V+$	H+, V+	H+, V+	H+, V+	H+, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10970	33352.00	0.33
2	$3_{s} - 31$																п+, v+	пт, vт	11   , V	部材3	9960	2460	18-D38@300
			部材4	9960	2460	18-D38@300	16450	45658.00	0.37														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	4919	22461.00	0.22														
3	S = 3.1	H+ V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	12000	33352.00	0.36														
0	5 s 5 1	11 + , V +	部材3	9960	2460	18-D38@300	5368	40719.00	0.14														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	16710	45658.00	0.37														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	5358	22461.00	0.17														
(A)	S = 3.1	H+V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10440	33352.00	0.32														
(I)	5 s 5 1	11 + , v +	部材3	9960	2460	18-D38@300	5226	40719.00	0.13														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	18230	45658.00	0.40														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	5910	22461.00	0.27														
6	S = 3.1	H+V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10320	33352.00	0.31														
	5 s 5 1	11 + , v +	部材3	9960	2460	18-D38@300	5367	40719.00	0.14														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	14920	45658.00	0.33														
			部材1	9960	2460	12-D32@300	5759	22461.00	0.26														
6	$S_{1} = 3.1$	31 H± V±	部材2	9960	2460	16-D35@300	9976	33352.00	0.30														
6	5 5 0 I	··· , •	部材3	9960	2460	18-D38@300	5345	40719.00	0.14														
			部材4	9960	2460	18-D38@300	13880	45658.00	0.31														

(検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



			断面	i性状		せん断門	昭杏結果	
地》	震動	評価	部材幅	部材高	せん断	発生せん	短期許容	照査値
		世世	(mm)	(mm)	補強筋	(I-N)	せん例刀	
		立(7 太大 1	9960	2460	12-D32@300	0747	22461 00	0.44
		ロル1 1 立てままり	9960	2460	16-D35@300	11750	33352 00	0.36
	H+, $V+$	立(1410	9960	2460	18-D38@300	8050	40719.00	0.30
		立(北)	9960	2460	18-D38@300	20800	45658 00	0.25
		立(北十1	9960	2460	12-D32@300	10030	22461 00	0.40
		ローク 1 立てままり	9960	2460	16-D35@300	12100	33352 00	0.43
	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}-$	口小小口 立(1本1-2	9960	2460	18-D38@300	8058	40719 00	0.37
		立てます。	9960	2460	18-D38@300	20340	45658 00	0.45
$S_s - D_1$		立(1)11	9900	2400	13_D33@300	20340	22461 00	0.43
		口(小口) 立(112)	9900	2400	16-D25@200	10060	22401.00	0.41
	H-, V+	ロバイム 立(111)	9900	2400	18-0280200	7720	40710_00	0.33
		市内 3 立(1114	9960	2460	18-D38@300	19750	40719.00	0.19
1		日147 年 立(11年1	9900	2400	10-D30@300	10700 9701	22461 00	0.44
1		可P1/1	9900	2400	16-D3E0300	10540	22401.00	0.39
	H-, V-	市内 2	9960	2460	10-D35@300	10540	33352.00	0.32
		前小 3 立77+1-4	9960	2460	18-D38@300	18200	40719.00	0.20
		前小14	9960	2460	18-D38@300	18390	45658.00	0.41
		前村 1	9960	2460	12-D32@300	5066	22461.00	0.23
$S_{s} - 1 1$		前村 2	9960	2460	16-D35@300	0764	33352.00	0.20
		部村3	9960	2460	18-D38@300	2764	40719.00	0.07
		前村4	9960	2460	18-D38@300	10080	45658.00	0.23
		部村日	9960	2460	12-D32@300	6384	22461.00	0.29
$S_{s} - 12$		部村2	9960	2460	16-D35@300	7573	33352.00	0.23
		部村3	9960	2460	18-D38@300	5872	40719.00	0.15
		部材4	9960	2460	18-D38@300	17690	45658.00	0.39
		部材1	9960	2460	12-D32@300	6316	22461.00	0.29
$S_{s} - 13$		部材2	9960	2460	16-D35@300	7425	33352.00	0.23
-		部材3	9960	2460	18-D38@300	5750	40719.00	0.15
		部材4	9960	2460	18-D38@300	17580	45658.00	0.39
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5289	22461.00	0.24
$S_{s} - 14$		部材2	9960	2460	16-D35@300	6154	33352.00	0.19
1		部材3	9960	2460	18-D38@300	5089	40719.00	0.13
		部材4	9960	2460	18-D38@300	16470	45658.00	0.37
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	7369	22461.00	0.33
$S_{s} - 21$		部材2	9960	2460	16-D35@300	8128	33352.00	0.25
1		前村3	9960	2460	18-D38@300	4676	40719.00	0.12
		部材4	9960	2460	18-D38@300	13370	45658.00	0.30
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	6565	22461.00	0.30
$S_{s} - 22$		部材2	9960	2460	16-035@300	7805	33352.00	0.24
1		部材3	9960	2460	18-D38@300	4631	40719.00	0.12
		部材4	9960	2460	18-D38@300	14890	45658.00	0.33
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	8289	22461.00	0.37
$S_{s} - 31$	H+, $V+$	部村2	9960	2460	10-D35@300	11070	33352.00	0.34
1		部材3	9960	2460	18-038@300	4757	40719.00	0.12
		部材4	9960	2460	18-D38@300	16460	45658.00	0.37
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	8240	22461.00	0.37
$S_{s} - 31$	H-, V+	前村2	9960	2460	10-D35@300	10470	33352.00	0.32
1	11 , V T	部材3	9960	2460	18-D38@300	4902	40719.00	0.13
1		部材4	9960	2460	18-D38@300	12850	45658.00	0.29

第 4-11 表(5) せん断力に対する照査(②-②断面中央)

(検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記 :評価位置を下記に示す。



## 第4-11表(6) せん断力に対する照査(2)-2)断面中央)

			断面	性状		せん断則	贸查結果																							
検討 ケース	地疗	震動	評価 位置	部材幅 (mm)	部材高 (mm)	せん断 補強筋	発生せん 断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照査値																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	9248	22461.00	0.42																					
~			部材2	9960	2460	16-D35@300	11380	33352.00	0.35																					
(2)	$S_s - D1$	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	8888	40719.00	0.22																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	20450	45658.00	0.45																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	9469	22461.00	0.30																					
	0 51		部材2	9960	2460	16-D35@300	11420	33352.00	0.36																					
3	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	8260	40719.00	0.22																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	21500	45658.00	0.50																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	8782	22461.00	0.27																					
	6 D 1	TT   X7	部材2	9960	2460	16-D35@300	9956	33352.00	0.30																					
(4)	$S_s = DI$	п+, v+	H+, V+	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	8607	40719.00	0.22																			
			部材4	9960	2460	18-D38@300	18800	45658.00	0.42																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7368	22461.00	0.33																					
Ô	6 D1	TT   X7	部材2	9960	2460	16-D35@300	8412	33352.00	0.26																					
3	$S_s = DI$	Π+, V+	Π+, V+	п+, v+	Π+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	6052	40719.00	0.15																		
			部材4	9960	2460	18-D38@300	16710	45658.00	0.37																					
				部材1	9960	2460	12-D32@300	7172	22461.00	0.32																				
ß	S - D 1		部材2	9960	2460	16-D35@300	8200	33352.00	0.25																					
0	ⓑ S <sub>s</sub> −D1	Π+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	5598	40719.00	0.14																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	15070	45658.00	0.34																					
		H+, V+	部材1	9960	2460	12-D32@300	8110	22461.00	0.37																					
0	S _ 2 1		H+, $V+$	$H+,\ V+$	H+, V+	H+, V+	H+, V+	H+, V+	$\mathrm{H}+, \mathrm{V}+$	H+, V+	$\mathrm{H}+\text{, }\mathrm{V}+$	H+, V+	H+, V+	H+, $V+$	H+, V+	H+, V+	H+, V+	$\mathrm{H}+, \mathrm{V}+$	H+, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10760	33352.00	0.33				
2	$3_{s} - 31$																							部材3	9960	2460	18-D38@300	4657	40719.00	0.12
			部材4	9960	2460	18-D38@300	16270	45658.00	0.36																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	8698	22461.00	0.28																					
3	S - 31	H+V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	11650	33352.00	0.37																					
0	5 s 5 1	11   , V	部材3	9960	2460	18-D38@300	4834	40719.00	0.13																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	16710	45658.00	0.39																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7895	22461.00	0.24																					
<b>(4)</b>	$S_{1} = 3.1$	H + V +	部材2	9960	2460	16-D35@300	9194	33352.00	0.28																					
	0,01	11 + , V +	部材3	9960	2460	18-D38@300	4135	40719.00	0.11																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	18450	45658.00	0.41																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7267	22461.00	0.33																					
6	S - 31	H+V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10410	33352.00	0.32																					
	5 s 5 1	11   , V	部材3	9960	2460	18-D38@300	5621	40719.00	0.14																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	15520	45658.00	0.34																					
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6744	22461.00	0.31																					
6)	6 S <sub>s</sub> -31	H+. V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10060	33352.00	0.31																					
6		· 3 1 H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	5429	40719.00	0.14																					
			部材4	9960	2460	18-D38@300	14640	45658.00	0.33																					

(検討ケース2~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



			断面	i性状		せん断門	照香結果	
地)	震動	評価 位置	部材幅 (mm)	部材高 (mm)	せん断 補強筋	発生せん 断力	短期許容 せん断力	照査値
		立(7 太大 1	9960	2460	12-D32@300	(KN) 7094	22461 00	0.32
		市(小小 1 立(またり	9960	2460	16-D35@300	13010	33352 00	0.32
	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}+$	立体和	9960	2460	18-D38@300	12380	40719_00	0.31
		し ひりりつ ひりつつ ひりつつ ひりつつ ひりつつ ひりつつ ひりつつ ひりつ	9900	2400	10 0200200	96650	40719.00	0.51
		ロバイ 4 立(2+2+1	9900	2400	12-D22@200	20030	43038.00	0.39
		市内21	9900	2400	16 D250200	12420	22401.00	0.35
	$\mathrm{H}+, \ \mathrm{V}-$	ロレイロ 2 立にますの	9900	2400	19-D35@300	19110	40710_00	0.41
		し レイリコ ウレイナイ 4	9900	2400	18-0386300	26020	40719.00	0.50
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$		市内 4	9960	2460	18-D38@300	26020	40008.00	0.07
		市村 1	9960	2460	12-D32@300	0121	22461.00	0.28
	H-, V+	市内 2	9960	2460	10-D35@300	10700	33352.00	0.36
		市内る	9960	2460	18-D38@300	10720	40719.00	0.27
1		市01/1 4 立17+1+1	9960	2400	10-D30@300	23000	40000.00	0.94
1		□□1/1 →7/±±0	9960	2400	16 D2E0200	1004	22401.00	0.34
1	H-, V-	前村2	9960	2460	10-035@300	11250	33352.00	0.34
		前村3	9960	2460	18-D38@300	10690	40719.00	0.27
		前村4	9960	2460	18-D38@300	23810	45658.00	0.53
		部村日	9960	2460	12-D32@300	4367	22461.00	0.20
$S_{s} - 1 1$		部村2	9960	2460	16-D35@300	8182	33352.00	0.25
		部材3	9960	2460	18-D38@300	5210	40719.00	0.13
		部材4	9960	2460	18-D38@300	13220	45658.00	0.29
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5709	22461.00	0.26
$S_{s} - 12$		部材2	9960	2460	16-D35@300	8909	33352.00	0.27
-		部材3	9960	2460	18-D38@300	9050	40719.00	0.23
		部材4	9960	2460	18-D38@300	22600	45658.00	0.50
		部材1	9960	2460	12-D32@300	5620	22461.00	0.26
$S_{s} = 1.3$		部材2	9960	2460	16-D35@300	8798	33352.00	0.27
5		部材3	9960	2460	18-D38@300	8722	40719.00	0.22
ļ		部材4	9960	2460	18-D38@300	22070	45658.00	0.49
		部材1	9960	2460	12-D32@300	4350	22461.00	0.20
$S_{s} - 14$		部材2	9960	2460	16-D35@300	7456	33352.00	0.23
-		部材3	9960	2460	18-D38@300	7747	40719.00	0.20
L		部材4	9960	2460	18-D38@300	20290	45658.00	0.45
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	5715	22461.00	0.26
$S_{s} - 21$		部材2	9960	2460	16-D35@300	9567	33352.00	0.29
1		部材3	9960	2460	18-D38@300	6871	40719.00	0.17
		部材4	9960	2460	18-D38@300	17530	45658.00	0.39
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	5021	22461.00	0.23
$S_{s} - 22$		部材2	9960	2460	16-D35@300	8925	33352.00	0.27
		部材3	9960	2460	18-D38@300	7599	40719.00	0.19
<b>├</b> ───		部材4	9960	2460	18-D38@300	18920	45658.00	0.42
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	6808	22461.00	0.31
$S_{s} - 31$	H+, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	11690	33352.00	0.36
1 -		部材3	9960	2460	18-D38@300	5251	40719.00	0.13
		部材4	9960	2460	18-D38@300	17780	45658.00	0.39
1		部材1	9960	2460	12-D32@300	5152	22461.00	0.23
$S_{s} - 31$	H-, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10800	33352.00	0.33
5	н-, v+	部材3	9960	2460	18-D38@300	5366	40719.00	0.14
		部材4	9960	2460	18-D38@300	14430	45658.00	0.32

第4-11表(7) せん断力に対する照査(②-②断面東側) (検討ケース①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

注記:評価位置を下記に示す。



#### 第4-11表(8) せん断力に対する照査(②-②断面東側)

				断面	i性状		せん断門	照査結果														
検討 ケース	地加	震動	評価 位置	部材幅 (mm)	部材高 (mm)	せん断 補強筋	発生せん 断力 (kN)	短期許容 せん断力 (kN)	照査値													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6543	22461.00	0.30													
			部材2	9960	2460	16-D35@300	12970	33352.00	0.39													
(2)	$S_s - D_1$	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	12480	40719.00	0.31													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	26140	45658.00	0.58													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7710	22461.00	0.35													
	6 D 1	TT   TT	部材2	9960	2460	16-D35@300	13060	33352.00	0.40													
3	$S_s - DI$	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	11010	40719.00	0.28													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	26790	45658.00	0.59													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	8052	22461.00	0.25													
Ø	S - D 1		部材2	9960	2460	16-D35@300	11740	33352.00	0.36													
(4)	$S_s - DI$	п+, v+	部材3	9960	2460	18-D38@300	11830	40719.00	0.30													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	20300	45658.00	0.45													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7504	22461.00	0.34													
Ē	S - D 1		部材2	9960	2460	16-D35@300	8676	33352.00	0.27													
0	$S_s - DI$	Π+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	6442	40719.00	0.16													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	17520	45658.00	0.39													
				部材1	9960	2460	12-D32@300	7173	22461.00	0.32												
ß	⑥ S <sub>s</sub> -D1		部材2	9960	2460	16-D35@300	8446	33352.00	0.26													
0		Π <i>+</i> , ν <i>+</i>	部材3	9960	2460	18-D38@300	5853	40719.00	0.15													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	15750	45658.00	0.35													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6505	22461.00	0.29													
0	S _ 2 1	H+, $V+$	H+, $V+$	H+, $V+$	H+, V+	$H\!+\!,\ V\!+\!$	$H\!+\!,\ V\!+\!$	H+, V+	H+, V+	H+, $V+$	H+, $V+$	H+, V+	H+, V+	H+, V+	H+, V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	11350	33352.00	0.35
2	$3_{s} - 31$															H+, V+	H+, V+	部材3	9960	2460	18-D38@300	5015
			部材4	9960	2460	18-D38@300	17840	45658.00	0.40													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7147	22461.00	0.32													
3	S = 3.1		部材2	9960	2460	16-D35@300	12340	33352.00	0.37													
0	5 s 5 1	11 + , V +	部材3	9960	2460	18-D38@300	5464	40719.00	0.14													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	18210	45658.00	0.40													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	7884	22461.00	0.24													
Ø	S = 3.1	H+ V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10440	33352.00	0.32													
4	5 s 5 1	11 + , V +	部材3	9960	2460	18-D38@300	5870	40719.00	0.15													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	20130	45658.00	0.45													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6652	22461.00	0.30													
6	S = 3.1	H+ V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	11100	33352.00	0.34													
0	5 s 5 1	11 + , V +	部材3	9960	2460	18-D38@300	5731	40719.00	0.15													
			部材4	9960	2460	18-D38@300	15790	45658.00	0.35													
			部材1	9960	2460	12-D32@300	6380	22461.00	0.29													
6	S - 3 1	H+V+	部材2	9960	2460	16-D35@300	10730	33352.00	0.33													
6 S <sub>s</sub> -31	3 s - 3 I	117, VT	部材3	9960	2460	18-D38@300	5819	40719.00	0.15													
				-				ы. — .		部材4	9960	2460	18-D38@300	14830	45658.00	0.33						

(検討ケース②~⑥)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



d. 地中連続壁基礎のせん断力に対する概略配筋図
 地中連続壁基礎のせん断力に対する概略配筋図を第4-5図に示す。



第4-5図(2) 概略配筋図(せん断力に対する評価)(部材2区間)



第4-5図(4) 概略配筋図(せん断力に対する評価)(部材4区間)

4.2 基礎地盤の支持力性能に対する評価結果

支持性能評価結果を第4-12表及び第4-13表に示す。

鉄筋コンクリート防潮壁により生じる最大接地圧は検討ケース④(地震動:S<sub>s</sub>-D1〔H+, V -〕, 断面:①-①断面)において 3474 kN/m<sup>2</sup>であり,基礎地盤の極限支持力度 6201 kN/m<sup>2</sup> 以下である。

以上のことから,基準地震動S。における鉄筋コンクリート防潮壁の基礎地盤は,支持性能 を有する。

検討ケーフ	+4	1雲 曲	接地圧	極限支持力度
19月17 ハ	μ	山辰到	$(kN/m^2)$	$(kN/m^2)$
		H+, $V+$	2874	6201
	S D 1	H+, V-	2876	6201
	5 s - D 1	H-, V+	2888	6201
		H-, V-	2678	6201
1	S <sub>s</sub> -11		2201	6201
	$S_{s} - 12$		2586	6201
	$S_{s} - 1 3$		2475	6201
	$S_{s} - 14$		2089	6201
	$S_{s} - 21$		2182	6201
	$S_{s} - 22$		2253	6201
	S - 31	H+, $V+$	2254	6201
	$3_{s} - 31$	H-, V+	2184	6201
0	$S_s - D_1$	H+, V-	2865	6201
(2)	S <sub>s</sub> -31	H+, $V+$	2242	6201
0	$S_s - D_1$	H+, V-	2830	6201
3	S <sub>s</sub> -31	H+, $V+$	2296	6201
	$S_s - D_1$	H+, V-	3474	6201
4	S <sub>s</sub> -31	H+, $V+$	2657	6201
(5)	$S_s - D_1$	H+, V-	2509	6201
	S <sub>s</sub> -31	H+, V+	2241	6201
ß	$S_s - D_1$	H+, V-	2472	6201
6	S <sub>s</sub> -31	H+, V+	2242	6201

第4-12表 基礎地盤の支持性能評価結果(①-①断面)

注記 ①: 原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1 g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

検討ケーフ	+4	雪曲	接地圧	極限支持力度
便可クニス	μ	辰朝	$(kN/m^2)$	$(kN/m^2)$
		H+, $V+$	1925	6201
	S - D 1	H+, $V-$	1968	6201
	$S_s - DI$	H-, V+	1950	6201
1)		H-, V-	1786	6201
	S <sub>s</sub> -11		1274	6201
	${ m S}$ s $-1$ 2		1648	6201
	$S_s - 1 3$		1597	6201
	$S_s - 14$		1587	6201
	$S_s - 21$		1403	6201
	$S_s - 22$		1472	6201
	S <sub>s</sub> -31	H+, $V+$	1316	6201
		H-, V+	1232	6201
$\bigcirc$	$\rm S_s-D1$	H+, $V+$	1908	6201
2	$S_{s} - 31$	H+, $V+$	1357	6201
0	$\rm S_s-D1$	H+, $V+$	1911	6201
0	${ m S}$ $_{ m s}$ $ 3$ $1$	H+, $V+$	1277	6201
	$S_s - D_1$	H+, $V+$	2182	6201
(4)	${ m S}$ s $-$ 3 1	H+, $V+$	1671	6201
ß	$S_s - D_1$	H+, $V+$	1509	6201
$\odot$	S <sub>s</sub> -31	H+, V+	1315	6201
6	$S_s - D_1$	H+, $V+$	1489	6201
6	S <sub>s</sub> -31	H+, $V+$	1315	6201

第4-13 表 基礎地盤の支持性能評価結果(2)-2)断面)

注記 ①: 原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

4.3 構造物の変形性に対する評価結果

地震時の止水ジョイント部の相対変位量に対する照査結果を第4-14表に示す。 地震時の止水ジョイント部の相対変位量に対する照査を行った結果,止水ジョイント部の相 対変位量が許容限界以下であることを確認した。

 δ x [m]
 δ y [m]
 δ z [m]
 3 成分合成[m]
 設計変位量[m]

 地震時相対変位量
 0.958
 1.686
 0.115
 1.954
 2.000

第4-14表 鉄筋コンクリート防潮壁の地震時相対変位量

V-2-2-39-2 防潮堤(鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア))の 耐震性についての計算書

1.	概要	
2.	基本	5方針・・・・・2
	2.1	位置
	2.2	構造概要
	2.3	評価方針・・・・・7
	2.4	適用基準
3. 耐震評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		
	3.1	評価対象断面・・・・・・・・・・・11
	3.2	許容限界 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	3.3	評価方法
4. 耐震評価結果・・・・・・26		
	4.1	構造部材の健全性に対する評価結果・・・・・26
	4.2	基礎地盤の支持性能に対する評価結果・・・・・ 89
	4.3	構造物の変形性に対する評価結果・・・・・ 92

1. 概要

本資料は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」にて設定している構造強度及び機 能維持の設計方針に基づき、鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)が基準地震動S。に 対して十分な構造強度及び支持機能を有していることを確認するものである。

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)に要求される機能の維持を確認するに当たって は、地震応答解析に基づく構造部材の健全性評価及び基礎地盤の支持性能評価により行う。

- 2. 基本方針
- 2.1 位置

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の平面配置図を第2-1図に示す。

第2-1図 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の平面配置図

## 2.2 構造概要

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)は、鉄筋コンクリート製の放水路及び地中連 続壁基礎の上に鉄筋コンクリート製の防潮壁を構築するものである。防潮壁,放水路及び 地中連続壁基礎はすべて鉄筋コンクリートで一体化した構造とし、地中連続壁基礎を介し て十分な支持性能を有する岩盤に設置する。防潮壁直下に構築する放水路はカルバート構 造であり、敷地内への津波の浸水を防止するための放水路ゲートを設置する。また、隣接 する鋼管杭鉄筋コンクリート防潮壁との境界には、有意な漏えいを生じさせないために、 変位追従性を有する止水ジョイント部材を設置する。

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の平面図を第2-2図に、断面図を第2-3図 に示す。また、止水ジョイント部材の設置位置図を第2-4図に、概念図を第2-5図に示 す。

第2-2図 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の平面図

NT2 補② V-2-2-39-2 R1

注:寸法は mm を示す。

第2-3図(1) 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の断面図
注:寸法は mm を示す。



注:寸法は mm を示す。

第2-3図(2) 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の断面図



第2-4図 止水ジョイント部材の設置位置図



第2-5図 止水ジョイント部材の概念図

2.3 評価方針

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)は、Sクラス施設である浸水防護施設に分類 される。

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の耐震評価は,添付書類「V-2-2-38-2 防 潮堤(鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア))の地震応答計算書」により得られる解 析結果に基づき,第 2-1 表に示すとおり,構造部材の健全性評価及び基礎地盤の支持性 能評価を行う。

構造部材の健全性については、構造部材の発生応力が許容限界以下であることを確認す る。基礎地盤の支持性能評価については、基礎地盤に生じる接地圧が極限支持力に基づく 許容限界以下であることを確認する。

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の耐震評価フローを第2-6図に示す。

	-			
評価方針	評価項目	部位	評価方法	許容限界
	構造部材の		発生応力が許容限界以	复地教室内主要
構造強度を	健全性	鉄肪コンクリート	下であることを確認	思期計谷応力度
有すること	基礎地盤の	甘花林山山的	接地圧が許容限界以下	探阳士华力*
	支持性能	奉碇地盛	であることを確認	極限又持力
	構造部材の	斜傍ってたり、	発生応力が許容限界以	后期款应内力库
	健全性		下であることを確認	应朔矸谷心刀及
止水性を損	基礎地盤の	甘7株444-802	接地圧が許容限界以下	返四古法力*
なわないこ	支持性能		であることを確認	極限又行力
と	様と物の		兆 牛 亦 彰 昌 が 許 宏 阳 周	有意な漏えいが生
	亦形性	止水ジョイント部材	光工友が里が計谷限介	じないことを確認
	夜 /1/1土		以上てのることを確認	した変形量

第2-1表 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の評価項目

注記 \*:妥当な安全余裕を考慮する。



<耐震性評価>

- 注記 \*1:構造部材の健全性を評価することで,第2-1表に示す「構造強度を有すること」 及び「Sクラスの設備を支持する機能を損なわないこと」を満足することを確認 する。
  - \*2:基礎地盤の支持性能評価を実施することで,第2-1表に示す「構造強度を有する こと」及び「Sクラスの設備を支持する機能を損なわないこと」を満足すること を確認する。
  - \*3:止水ジョイント部材の変形性能照査を実施することで,第2-1表に示す「止水性 を損なわないこと」を満足することを確認する。

第2-6図 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の耐震評価フロー

2.4 適用基準

適用する規格,基準等を以下に示す。

- ・ コンクリート標準示方書 [構造性能照査編] ((社)土木学会, 2002年制定)
- ・ 道路橋示方書(Ⅰ共通編・Ⅳ下部構造編)・同解説((社)日本道路協会,平成 24年3月)
- ・ 鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説一許容応力度設計法―(日本建築学会, 1999年)
- · 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1987((社)日本電気協会)
- ・ 原子力発電所耐震設計技術規定 JEAC4601-1991追補版((社)日本電 気協会)
- · 建築基準法(昭和25年5月24日法律第201号)
- · 建築基準法施行令(昭和25年11月16日政令第338号)

### 3. 耐震評価

3.1 評価対象断面

評価対象断面は,鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の構造形状及び周辺地質を 踏まえて,第 3-1 図に示す①-①断面,②-②断面及び③-③断面を評価対象断面とす る。評価対象位置の地質断面図を第 3-2 図に示す。

第3-1図 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の評価対象断面位置図



第3-2図(1) 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の評価対象断面図(防潮壁横断方向:①-①断面)



第3-2図(2) 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の評価対象断面図(防潮壁縦断方向:②-②断面,防潮壁部)



第3-2図(3) 鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の評価対象断面図(防潮壁縦断方向:③-③断面,放水路ゲート部)

#### 3.2 許容限界

許容限界は、添付書類「V-2-1-9機能維持の基本方針」に基づき設定する。

#### (1) 構造部材の健全性に対する許容限界

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の構造部材は,許容応力度法による照査 を行う。評価位置においてコンクリートの圧縮応力度,鉄筋の引張応力度及びコンク リートのせん断応力度が短期許容応力度以下であることを確認する。

短期許容応力度については、「コンクリート標準示方書[構造性能照査編]((社) 土木学会 2002 年制定)」、「道路橋示方書(I共通編・IV下部構造編)・同解説 ((社)日本道路協会、平成24年3月)」及び「鉄筋コンクリート構造計算規準・ 同解説―許容応力度設計法―(日本建築学会、1999)」に基づき、割増係数1.5を考 慮し、第3-1表のとおり設定する。

	評価項目	許容限界 (N/mm <sup>2</sup> )
	短期許容曲げ圧縮応力度 σ <sub>ca</sub>	21*1
コンクリート	短期許容せん断応力度τ α1	0.825*3
(f' $_{\rm c k} = 40 \ \rm N/mm^2)$	短期許容せん断応力度τ α2	$3.6^{*1}$
	短期許容せん断応力度 τ 。	$1.35^{*4}$
<del>2世</del> 67: (SD 400) *2	短期許容引張応力度 σ <sub>sa</sub> (曲げ)	435
政府 (30490)	短期許容引張応力度 σ <sub>sa</sub> (せん断)	300
<del>ራዞ ረታ</del> (cp200) *1	短期許容引張応力度 σ <sub>sa</sub> (曲げ)	309
■天用力 (3D390)	短期許容引張応力度 σ <sub>sa</sub> (せん断)	309
	短期許容引張応力度 σ <sub>sa</sub> (曲げ)	294
¥天雨 (3D343)		294

第3-1表 許容限界

注記 \*1:コンクリート標準示方書 [構造性能照査編] ((社)土木学会,2002年制定) \*2:道路橋示方書(Ⅰ共通編・Ⅳ下部構造編)・同解説

((社)日本道路協会,平成24年3月)

注記 \*3:斜め引張鉄筋を考慮する場合は、「コンクリート標準示方書 [構造性能照査編] ((社) 土木学会、2002 年制定)」を適用し、次式により算定する短期許容せ ん断力(V<sub>a</sub>)を許容限界とする。

```
V_a = V_{ca} + V_{sa}
ここで,
 V <sub>c a</sub>
         : コンクリートの短期許容せん断力
    V_{\text{ c a}} = 1 \diagup 2 \cdot \tau_{\text{ a 1}} \cdot b_{\text{ w}} \cdot j \cdot d
 V<sub>sa</sub>: : 斜め引張鉄筋の短期許容せん断力
    V_{sa} = A_w \cdot \sigma_{sa} \cdot j \cdot d / s
            :斜め引張鉄筋を考慮しない場合の短期許容せん断応力度
  τal
            : 有効幅
  b w
            : 1/1.15
  j
            :有効高さ
  d
            :斜め引張鉄筋断面積
 A<sub>w</sub>
            :鉄筋の短期許容引張応力度
  σ<sub>sa</sub>
            :斜め引張鉄筋間隔
  S
```

\*4: 放水路側壁及び隔壁を耐震壁として強度評価する場合は、「鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説一許容応力度設計法―(日本建築学会,1999年)」に基づき、 次式により算定する許容せん断応力(τ<sub>a</sub>')に対して割増係数 1.5 を考慮するこ とで求められる短期許容せん断応力度を許容限界とする。

許容せん断応力度: τ<sub>a</sub>'=F<sub>c</sub>/30 かつ, 0.5+F<sub>c</sub>/100 で表される。 ここで, F<sub>c</sub>: コンクリートの設計基準強度 (N/mm<sup>2</sup>) したがって, 短期許容せん断応力度 (τ<sub>a</sub>) は,

 $\tau_a = \tau_a$ '×1.5

により算定する。

			断面	性状	<b>病田教会让</b> ) 断击
		部位	部材幅	部材高	思期計谷せん町月
			(m)	(m)	(kN)
鉛直断面の	横断方向断面	地中連続壁基礎	20.100	23.000	565452
設計	縦断方向断面	地中連続壁基礎	23.000	20.100	493210
水平断面の 設計	横断・縦断 共通	地中連続壁基礎	1.000	2.360	3245
防潮壁の 設計	横断方向断面	防潮壁	1.000	6.500	8587
		ゲート側壁	1.000	1.800	1306
壁部材の	縦断方向断面	ゲート中壁	1.000	1.200	816
設計		放水路側壁	1.000	2.400	1796
		放水路中壁	1.000	2.400	1796
		ゲート頂版	1.000	1.000	653
版部材の 設計	縦断方向断面	放水路頂版	1.000	2.500	1877
		放水路底版	1.000	4. 500	3510

表 4.4-2 斜め引張鉄筋を配置する部材のせん断力に対する許容限界

(2) 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

極限支持力は,添付書類「V-2-1-3 地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき, 道路橋示方書(I共通編・IV下部構造編)・同解説((社)日本道路協会,平成 24 年3月))より設定する。

道路橋示方書による地中連続壁基礎の支持力算定式を以下に示す。

 $R_u = q_d \cdot A$ 

- R<sub>u</sub>: 基礎底面地盤の極限支持力(kN)
- q<sub>d</sub>: 基礎底面地盤の極限支持力度(kN/m<sup>2</sup>)
  - $q_d = 3 \cdot q_u$
- q<sub>u</sub>: 支持岩盤の一軸圧縮強度(kN/m<sup>2</sup>) \*C<sub>CUU</sub>=q<sub>u</sub>/2より,q<sub>u</sub>=C<sub>CUU</sub>×2 ここで,C<sub>CUU</sub>はKm層の非排水せん断強度
  - A : 基礎の底面積(内部土は含まない) (m<sup>2</sup>)

上記にて求められる基礎地盤の極限支持力を第3-2表に示す。

項目	算定結果
極限支持力度q <sub>d</sub> (kN/m <sup>2</sup> )	6371

第3-2表 極限支持力算定の諸元と算定結果

注記 \*:非排水せん断強度C<sub>CUU</sub>=(0.837-0.00346・Z)×1000(kN/m<sup>2</sup>) 基礎底面標高Z=T.P.-65(m)

#### 3.3 評価方法

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の耐震評価は,添付書類「V-2-2-38-2 防潮 堤(鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア))の地震応答計算書」に基づく地震応答解 析により算定した照査用応答値が「3.2 許容限界」において設定した許容限界以下であ ることを確認する。

(1) 構造部材の健全性評価

コンクリートの曲げ軸力に対する照査については,地震応答解析により算定した曲 げ圧縮応力が許容限界以下であることを確認する。

鉄筋の曲げ軸力に対する照査については,地震応答解析により算定した引張応力が 許容限界以下であることを確認する。

せん断力に対する照査については,地震応答解析により算定したせん断応力が許容 限界以下であることを確認する。

構造部材の健全性評価において最も厳しい照査結果となったのは、せん断照査にお ける最大照査値である。せん断力照査における最大照査値の評価時刻での断面力図を 第3-3図に示す。



第3-3図(1) 照査値が最も厳しくなる構造部材(地中連続壁基礎(水平))の断面力
 (防潮壁横断方向:①-①断面,地震波:S<sub>s</sub>-D1(H+, V-),
 検討ケース④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により
 地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)



せん断力 (kN)

第3-3図(2) 照査値が最も厳しくなる構造部材(地中連続壁基礎(水平))の断面力
 (防潮壁縦断方向(防潮壁部):2-2)(断面,地震波:S<sub>s</sub>-D1(H+,V-),
 検討ケース④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により
 地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)

22



せん断力 (kN)

第3-3図(3) 照査値が最も厳しくなる構造部材(地中連続壁基礎(水平))の断面力 (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部):③-③断面,地震波:S<sub>s</sub>-D1(H+,V-), 検討ケース④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により 地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)

(2) 基礎地盤の支持性能評価

基礎地盤の支持性能評価においては,基礎地盤に生じる接地圧が極限支持力に基づ く許容限界以下であることを確認する。

接地圧が許容限界に対して最も厳しくなるケースにおいて,基礎地盤における最大 接地圧分布を第3-4図に示す。



地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)



第3-4図(2) 接地圧分布図(防潮壁縦断方向(防潮壁部)) (防潮壁縦断方向(防潮壁部):②-②断面,地震波:S<sub>s</sub>-D1(H+,V-), 検討ケース⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース)



 第3-4図(3) 接地圧分布図(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))
 (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部):③-③断面,地震波:S<sub>s</sub>-D1(H+, V-), 解析ケース⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して 非液状化の条件を仮定した解析ケース)

- 4. 耐震評価結果
- 4.1 構造部材の健全性に対する評価結果

コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果を第 4-1 表に,鉄筋の曲げ軸力に対する照 査結果を第 4-2 表に,せん断力に対する照査結果を第 4-3 表に示す。また,評価位置図 を第 4-1 図~第 4-3 図に,概略配筋図を第 4-4 図に示す。

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)の構造部材の発生応力が許容限界以下である ことを確認した。

					þ	所面性状(r	nm)		発生間	所面力	圧縮	短期許容	四木は
地震動	位相	検討ケース	評価位	置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	思査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>c</sub> 。
			防潮壁	1	ь 1000	h 6500	d 6200	2-D51	(kN · m/m) 10869	(kN/m) 2027	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca} (N/mm^2)$	0, 11
			1011日王	1	1000	0000	0200	@200	10005	2021	2.11	21.0	0.11
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	$H+,\ V+$	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	247298	25433	6.51	21.0	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3009	4219	4.30	16.8	0.26
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12197	2427	2.40	21.0	0.12
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	244639	35365	6.04	21.0	0.29
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	1	地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3285	4606	4.70	16.8	0.28
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	3757	346	5.45	16.8	0.33
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12114	2191	2.38	21.0	0.12
$S_s - D_1$	$\mathrm{H}-,\ \mathrm{V}+$	1)	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	223896	31268	5.52	21.0	0.27
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3089	4331	4.42	16.8	0.27
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12525	2246	2.46	21.0	0.12
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	H-, V-	1	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	224301	31301	5.53	21.0	0.27
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3246	4552	4.64	16.8	0.28
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	7577	1821	1.49	21.0	0.08
S $_{\rm s}-1$ 1		1)	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	139541	29245	3.71	21.0	0.18
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2006	2813	2.87	16.8	0.18
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	9120	2023	1.80	21.0	0.09
S $_{\rm s}-1$ 2		0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	213428	32853	5.28	21.0	0.26
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2845	3989	4.07	16.8	0.25

第4-1表(1) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

					þ	所面性状(r	nm)		発生歯	f面力	圧縮	短期許容	四木店
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照宜॥ σ./σ
					Ь	h	d		(kN • m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	- e/ - ca
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	9185	2026	1.81	21.0	0.09
S <sub>s</sub> - 1 3		1	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	205793	33524	5.13	21.0	0.25
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2711	3802	3. 88	16.8	0.24
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	7235	1821	1.43	21.0	0.07
S $_{\rm s}-1$ 4		0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	185398	36859	4.83	21.0	0.23
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2727	3823	3.90	16.8	0.24
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	10808	2349	2.13	21.0	0.11
S <sub>s</sub> - 2 1		0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	115446	31184	3.48	21.0	0.17
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	1976	2770	2.83	16.8	0.17
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	8841	1678	1.74	21.0	0.09
S <sub>s</sub> -22		1	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	146949	33435	4.05	21.0	0.20
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2209	3097	3.16	16.8	0.19
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	11982	2267	2.35	21.0	0.12
S <sub>s</sub> - 3 1	$H+,\ V+$	1	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	250616	31526	6.25	21.0	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2304	3230	3.30	16.8	0.20
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	11635	2063	2.28	21.0	0.11
S <sub>s</sub> - 3 1	H-, V+	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	262309	31571	6.61	21.0	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2657	3726	3. 80	16.8	0.23

## 第4-1表(2) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

					þ	所面性状(r	nm)		発生肉	f面力	圧縮	短期許容	四本は
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	思 重 値
					b	h	d		(kN • m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	0 c/ 0 ca
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12058	2425	2.37	21.0	0.12
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	2	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	239232	35606	5.91	21.0	0.29
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3298	4624	4.71	16.8	0.29
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12329	2287	2.42	21.0	0.12
$S_s - D_1$	H+, V-	3	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	247145	35941	6.10	21.0	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3244	4549	4.64	16.8	0.28
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12599	2449	2.48	21.0	0.12
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	251365	30244	6.33	21.0	0.31
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3469	4863	4.96	16.8	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	3967	366	5.76	16.8	0.35
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12054	2294	2.37	21.0	0.12
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	H+, V-	5	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	239961	35454	5.93	21.0	0.29
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2923	4098	4.18	16.8	0.25
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12191	2311	2.40	21.0	0.12
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	6	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	238717	35524	5.90	21.0	0.29
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2934	4113	4.19	16.8	0.25

### 第4-1表(3) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース

③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

## 第4-1表(4) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					þ	所面性状 (n	nm)		発生肉	f面力	圧縮	短期許容	1177 - +++ (-++																
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照 金 値																
					b	h	d		$(kN \cdot m/m)$	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>																
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1633	-80	2.69	21.0	0.13																
	地震動 位相     北震動   位相     S <sub>*</sub> -D1   H+, V+     S <sub>*</sub> -D1   H+, V-     S <sub>*</sub> -D1   H+, V-		放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1482	-4	2.46	21.0	0.12																
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1711	1459	2.80	21.0	0.14																
S <sub>s</sub> – D 1	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}+$	D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1732	2398	2.71	21.0	0.13																
			放水路 底版	14	1000	4500	4300	2-D38 @200	233	3	0.11	21.0	0.01																
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-223060	26026	7.47	21.0	0.36																
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3517	4603	4.97	16.8	0.30																
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1606	227	2.73	21.0	0.13																
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1544	149	2.61	21.0	0.13																
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1698	1917	2.68	21.0	0.13																
			放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1714	2845	2.75	21.0	0.14																
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	©.	放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	234	-14	0.10	21.0	0.01																
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-221268	36010	6.94	21.0	0.34																
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3678	4813	5.20	16.8	0.31																
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5030	579	6.55	16.8	0.39																
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1475	6	2.45	21.0	0.12																
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1621	-44	2.68	21.0	0.13																
																			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1743	2438	2.73	21.0	0.13
S <sub>s</sub> – D 1	$\mathrm{H-,\ V+}$	©.	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1719	1493	2.81	21.0	0.14																
			放水路 底版	9	1000	4500	4300	2-D38 @200	237	4	0.11	21.0	0.01																
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	222197	26275	7.33	21.0	0.35																
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3478	4552	4.91	16.8	0.30																

(防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-1表(5) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					þ	所面性状(n	ım)		発生肉	f面力	圧縮	短期許容	昭本枯
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅	部材高 b	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 g (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1555	132	2.62	21. 0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1597	264	2.72	21.0	0.13
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1726	2885	2.77	21.0	0.14
S <sub>s</sub> – D 1	H-, V-	D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1708	1953	2.69	21.0	0.13
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	233	-14	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	220015	36199	6.99	21.0	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3478	4552	4.91	16.8	0.30
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	866	2510	1.77	21.0	0.09
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	857	2574	1.78	21.0	0.09
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	873	2292	1.69	21.0	0.09
S <sub>s</sub> - 1 1		Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	850	2457	1.73	21.0	0.09
			放水路 底版	14	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	1	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	125152	32353	4.47	21.0	0.22
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2735	3579	3.86	16.8	0.23
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1037	2631	1.97	21.0	0.10
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	929	2583	1.85	21.0	0.09
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1036	2364	1.86	21.0	0.09
S $_{\rm s} = 1.2$		D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	901	2390	1.75	21.0	0.09
			放水路 底版	14	1000	4500	4300	2-D38 @200	239	7	0.11	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-227203	31839	7.23	21.0	0.35
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3195	4181	4.51	16.8	0.27

#### (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-1表(6) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					ja I	所面性状(n	ım)		発生肉	而力	圧縮	短期許容	昭本結
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{c}/\sigma_{ca}$
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1017	2551	1.92	21.0	0.10
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	926	2548	1.84	21.0	0.09
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	987	2356	1.82	21.0	0.09
S <sub>s</sub> = 1 3		0	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	890	2359	1.73	21.0	0.09
			放水路 底版	14	1000	4500	4300	2-D38 @200	239	7	0.11	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-222758	30039	7.16	21.0	0.35
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3195	4181	4.51	16.8	0.27
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1032	2633	1.96	21.0	0.10
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	735	2335	1.58	21.0	0.08
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1027	2376	1.86	21.0	0.09
S $_{\rm s} = 1$ 4		0	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1008	1901	1.68	21.0	0.08
			放水路 底版	14	1000	4500	4300	2-D38 @200	225	9	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-208351	31082	6.56	21.0	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2673	3498	3. 78	16.8	0.23
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1371	232	2.34	21.0	0.12
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1466	386	2.52	21.0	0.12
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1599	2814	2.60	21.0	0.13
S <sub>s</sub> - 2 1		0	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1578	1945	2.47	21.0	0.12
			放水路 底版	11	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	-5	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	157096	26098	4.99	21.0	0.24
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2436	3188	3.44	16.8	0.21

#### (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-1表(7) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					þ	所面性状(n	ım)		発生肉	f面力	圧縮	短期許容	昭本信
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	$\sigma_c/\sigma_c$
			放水路	2	b	h	d 2200	D38	(kN • m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	0.11
			左側壁	2	1000	2400	2200	@200	1294	210	2.21	21.0	0.11
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	038 @200	1478	1	2.46	21.0	0.12
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1685	2574	2.66	21.0	0.13
S s - 2 2		D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1666	1629	2.68	21.0	0.13
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	227	-10	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-127803	36671	4.74	21.0	0.23
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2787	3647	3.94	16.8	0.24
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1659	217	2.82	21.0	0.14
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1606	-41	2.66	21.0	0.13
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1763	1811	2.81	21.0	0.14
S <sub>s</sub> = 3 1	$H+,\ V+$	D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1702	1524	2. 77	21.0	0.14
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	198	-15	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	235973	30380	7.65	21.0	0.37
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	2891	3783	4.09	16.8	0.25
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1597	-41	2.64	21.0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1662	239	2. 83	21.0	0.14
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1705	1511	2. 78	21.0	0.14
S <sub>s</sub> = 3 1	H-, V+	©.	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1768	1836	2.82	21.0	0.14
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	197	-15	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-232214	30642	7.51	21.0	0.36
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2530	3311	3. 58	16.8	0.22

#### (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

## 第4-1表(8) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					B	所面性状(n	nm)		発生期	f面力	圧縮	短期許容	177 -++ /++
地震動	位相	検討ケース	評価	位置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照金値
					b	h	d		$(kN \cdot m/m)$	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm c}/\sigma_{\rm ca}$
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1561	297	2.67	21.0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1553	115	2.62	21.0	0.13
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1682	2598	2.66	21.0	0.13
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	2	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1667	2836	2.69	21.0	0.13
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	237	-14	0.11	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-211126	35807	6.63	21.0	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3756	4915	5.32	16.8	0.32
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1585	161	2.68	21.0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1619	76	2.72	21.0	0.13
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1748	2605	2.75	21.0	0.14
S <sub>s</sub> – D 1	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}-$	3	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1729	1672	2.78	21.0	0.14
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	232	-15	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-220662	35423	6.92	21.0	0.33
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3543	4637	5.00	16.8	0.30
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1583	105	2.66	21.0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1732	-53	2.86	21.0	0.14
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1862	2588	2.92	21.0	0.14
			放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1842	1595	3.01	21.0	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	237	-16	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-202351	38231	6.43	21.0	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3992	5225	5.64	16.8	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5460	629	7.11	16.8	0.43

#### (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

## 第4-1表(9) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

		検討ケース	評価位置		断面性状 (mm)				発生断面力		圧縮	短期許容	昭本値
地震動	位相				部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度。	応力度。	 a ∕ a
					b	h	d		$(kN \cdot m/m)$	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	0 er o ca
		6	放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1506	171	2.55	21.0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1792	-42	2.97	21.0	0.15
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1923	2733	3.02	21.0	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-		放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1903	1669	3.10	21.0	0.15
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	234	-15	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-224654	34404	7.05	21.0	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3392	4439	4.79	16.8	0.29
		¢	放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1567	115	2.64	21.0	0.13
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1828	-90	3.01	21.0	0.15
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1970	2739	3.09	21.0	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-		放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1938	1640	3.19	21.0	0.16
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	237	-15	0.11	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-226622	35022	7.11	21.0	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3330	4358	4.71	16.8	0.29

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

# 第4-1表(10) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					断面性状 (mm)				発生断面力		圧縮	短期許容	an -t- t-t-
地震動	位相	検討ケース	評価係	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25, D32 @200	221	-40	2.86	21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	620	226	2.08	21.0	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	676	251	2.27	21.0	0.11
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	443	367	3. 79	21.0	0.19
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	409	331	3. 50	21.0	0.17
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1442	-16	2. 23	21.0	0.11
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	$H+,\ V+$	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1134	104	1.92	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1101	258	1.89	21.0	0.09
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1122	932	1.85	21.0	0.09
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1124	840	1.87	21.0	0.09
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	213	-20	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-207313	22997	7.05	21.0	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3447	4511	4.87	16.8	0.29
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	218	-39	2.82	21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	605	317	2.02	21.0	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	672	269	2.25	21.0	0.11
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	443	384	3. 77	21.0	0.18
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	437	428	3. 68	21.0	0.18
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1453	8	2.26	21.0	0.11
		_	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1150	301	1.97	21.0	0.10
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	Û	放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1110	262	1.90	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1112	954	1.82	21.0	0.09
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1134	1122	1.82	21.0	0.09
			放水路 底版	31	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	-13	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-205969	31354	6.47	21.0	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3660	4789	5.17	16.8	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5005	577	6.52	16.8	0.39
			両押し					0100					

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-1表(11) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					迷	所面性状(n	ım)		発生歯	面力	圧縮	短期許容	177 -** (-**
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照 宜 個 σ c/ σ ca
S " – D 1			ゲート 頂版	1	1000	n 1000	a 800	D25,D32 @200	222	-41	2.87	σ <sub>ca</sub> (N/mm) 21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	680	250	2. 28	21.0	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	622	230	2.09	21.0	0.10
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	411	335	3.51	21.0	0.17
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	446	366	3.81	21.0	0.19
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	1449	-10	2.24	21.0	0.11
	н-, v+	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1107	250	1.90	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1123	138	1.91	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1130	855	1.88	21.0	0.09
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1127	930	1.85	21.0	0.09
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	212	-20	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	207113	23257	6.91	21.0	0.33
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3371	4412	4.76	16.8	0.29
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	220	-40	2.85	21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	678	267	2.27	21.0	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	576	267	1.93	21.0	0.10
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	442	427	3.72	21.0	0.18
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	447	383	3.81	21.0	0.19
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	1466	12	2.28	21.0	0.11
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	H-, V-	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1123	248	1.92	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1139	337	1.96	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1142	1097	1.84	21.0	0.09
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1124	953	1.84	21.0	0.09
			放水路 底版	32	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	-13	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	205768	31492	6.52	21.0	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3421	4477	4.83	16.8	0.29

#### (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①: 原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

## 第4-1表(12) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					医	所面性状(n	ım)		発生期	i面力	圧縮	短期許容	四本体
地震動	位相	検討ケース	評価作	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照宜値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	169	54	1.82	21.0	0.09
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	408	442	1.28	21.0	0.07
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	340	304	1.10	21.0	0.06
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	233	365	1.82	21.0	0.09
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	228	389	1.74	21.0	0.09
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	823	28	1.29	21.0	0.07
S $_{\rm s}-1$ 1		0	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	487	1276	0.94	21.0	0.05
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	640	508	1.06	21.0	0.06
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	560	1103	0.95	21.0	0.05
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	608	1015	0.98	21.0	0.05
			放水路 底版	34	1000	4500	4300	2-D38 @200	223	1	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	94932	32900	3.97	21.0	0.19
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2597	3399	3.67	16.8	0.22
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	169	53	1.81	21.0	0.09
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	407	444	1.27	21.0	0.07
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	337	325	1.07	21.0	0.06
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	235	374	1.83	21.0	0.09
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	231	404	1.75	21.0	0.09
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	873	1	1.36	21.0	0.07
S $_{\rm s}-1$ 2		0	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	709	523	1.18	21.0	0.06
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	748	500	1.26	21.0	0.06
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	696	967	1.09	21.0	0.06
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	710	1044	1.12	21.0	0.06
			放水路 底版	34	1000	4500	4300	2-D38 @200	236	7	0.11	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-216326	26931	7.11	21.0	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3041	3980	4.30	16.8	0.26

#### (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

## 第4-1表(13) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

を見ま	位相	検針なーフ	亚年	立墨	如甘桐	所面性状(n	mm) 左が古	门诓丝餃	発生断	面力	E縮 広力度	短期許容 応力度	照查値
地展動	1业.7日	便酌クース	а <del>т</del> 1ш 1	立, 但.	部 が M 幅	部 わ h	有 刻 尚 d	与171天第六月77	曲() += 3/下 (kN・m/m)	啣田ノJ (kN/m)	$\sigma_{\rm c} (\rm N/mm^2)$	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma$ $_{\rm c}/$ $\sigma$ $_{\rm ca}$
			ゲート 頂版	5	1000	1000	800	D25,D32 @200	141	26	1.52	21.0	0.08
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	410	451	1.28	21.0	0.07
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	342	333	1.09	21.0	0.06
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	239	381	1.86	21.0	0.09
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	231	369	1.79	21.0	0.09
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	832	79	1.31	21.0	0.07
S <sub>s</sub> -1 3		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	720	513	1.21	21.0	0.06
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	734	487	1.24	21.0	0.06
			放水路 左中壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	677	952	1.06	21.0	0.06
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	689	1018	1.09	21.0	0.06
			放水路 底版	34	1000	4500	4300	2-D38 @200	235	7	0.11	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-213771	26178	7.06	21.0	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3039	3977	4.29	16.8	0.26
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	165	52	1.78	21.0	0.09
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	395	449	1.23	21.0	0.06
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	324	329	1.02	21.0	0.05
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	228	379	1.75	21.0	0.09
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	223	407	1.67	21.0	0.08
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	859	8	1.34	21.0	0.07
S $_{\rm s}-1$ 4		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	591	1354	1.07	21.0	0.06
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	742	504	1.25	21.0	0.06
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	680	982	1.07	21.0	0.06
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	695	1051	1.10	21.0	0.06
			放水路 底版	29	1000	4500	4300	2-D38 @200	220	8	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-197129	27333	6.29	21.0	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2605	3409	3.68	16.8	0.22

#### (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①: 原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

## 第4-1表(14) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					迷	所面性状(n	ım)		発生期	i面力	圧縮	短期許容	吸木荷
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照宜値 σ。/σ。。
					b	h	d		(kN • m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	· · · · ca
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	204	-35	2.64	21.0	0.13
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	593	278	1.99	21.0	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	639	306	2.14	21.0	0.11
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	424	417	3.57	21.0	0.17
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	397	373	3.36	21.0	0.16
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1399	21	2.18	21.0	0.11
S $_{\rm s}=2~1$		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	997	255	1.71	21.0	0.09
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1054	381	1.81	21.0	0.09
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1048	1068	1.67	21.0	0.08
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1000	870	1.63	21.0	0.08
			放水路 底版	31	1000	4500	4300	2-D38 @200	210	-15	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	145893	22876	4.62	21.0	0.22
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2483	3250	3.51	16.8	0.21
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	250	-48	3. 23	21.0	0.16
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	684	234	2.30	21.0	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	754	225	2.53	21.0	0.13
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	490	354	4.23	21.0	0.21
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	487	402	4.16	21.0	0.20
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1549	-22	2.39	21.0	0.12
S <sub>s</sub> - 2 2		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1028	227	1.76	21.0	0.09
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1157	183	1.97	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1191	894	1.98	21.0	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1210	1063	1.97	21.0	0.10
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	224	-14	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	139014	25894	4.48	21.0	0.22
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2631	3443	3.72	16.8	0.23

#### (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース
# 第4-1表(15) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					迷	所面性状(n	1m)		発生歯	面力	圧縮	短期許容	177 - +- 1-+-
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			ゲート		b	h	d	D25 D32	(kN • m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	
			頂版	6	1000	1000	800	@200	228	-43	2.94	21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	643	292	2.15	21.0	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	692	230	2.33	21.0	0.12
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	452	350	3. 88	21.0	0.19
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	448	393	3.81	21.0	0.19
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	1451	5	2.25	21.0	0.11
S $_{\rm s}-3$ 1	$H+,\ V+$	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1165	296	2.00	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1142	136	1.94	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1147	888	1.90	21.0	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1161	1014	1.90	21.0	0.10
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	195	-19	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	224055	27991	7.31	21.0	0.35
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2927	3831	4.14	16.8	0.25
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25, D32 @200	230	-43	2.97	21.0	0.15
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	696	226	2.34	21.0	0.12
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	648	295	2.17	21.0	0.11
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	450	391	3.83	21.0	0.19
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	453	347	3.89	21.0	0.19
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1461	7	2.27	21.0	0.11
S $_{\rm s} = 3$ 1	H-, V+	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1131	148	1.92	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1165	317	2.00	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1163	1007	1.90	21.0	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1152	878	1.91	21.0	0.10
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	194	-19	0.09	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-220406	28077	7.20	21.0	0.35
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	2532	3314	3.58	16.8	0.22

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-1表(16) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					法	所面性状(n	1m)		発生歯	面力	圧縮	短期許容	177 -** (-**
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 g (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	216	-39	2.79	21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	568	268	1.90	21.0	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	665	269	2.23	21.0	0.11
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	439	384	3.73	21.0	0.18
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	433	427	3.65	21.0	0.18
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1441	5	2.24	21.0	0.11
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	H+, V-	2	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1108	333	1.91	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1097	265	1.88	21.0	0.09
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1097	953	1.81	21.0	0.09
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1126	1119	1.81	21.0	0.09
			放水路 底版	31	1000	4500	4300	2-D38 @200	235	-12	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-198776	31165	6.23	21.0	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3758	4919	5.32	16.8	0.32
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	228	-41	2.94	21.0	0.14
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	609	258	2.04	21.0	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	698	266	2.34	21.0	0.12
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	457	377	3.90	21.0	0.19
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	452	422	3.82	21.0	0.19
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1507	-2	2.34	21.0	0.12
S <sub>s</sub> – D 1	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}-$	3	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1163	275	1.99	21.0	0.10
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1169	234	2.00	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1176	959	1.94	21.0	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1193	1107	1.93	21.0	0.10
			放水路 底版	31	1000	4500	4300	2-D38 @200	230	-14	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-202588	31723	6.35	21.0	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平)	37, 64	1000	2360	2051	D51 @150	3397	4446	4.80	16.8	0.29

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

# 第4-1表(17) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					佬	所面性状(n	nm)		発生断	面力	圧縮	短期許容	mm - to tota
地震動	位相	検討ケース	評価係	立置	部材幅 b	部材高 h		引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>c</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>ca</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>c</sub> /σ <sub>ca</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25, D32 @200	252	-48	3.25	21.0	0.16
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	656	258	2. 20	21.0	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	765	244	2.57	21.0	0.13
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	499	371	4.29	21.0	0.21
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	494	422	4.21	21.0	0.21
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1597	-6	2.47	21.0	0.12
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1101	253	1.89	21.0	0.09
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1222	177	2.08	21.0	0.10
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1247	922	2.08	21.0	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1263	1085	2.07	21.0	0.10
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	236	-17	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-198059	33355	6.22	21.0	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3896	5099	5.52	16.8	0.33
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5329	614	6.94	16.8	0.42
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25, D32 @200	258	-48	3. 33	21.0	0.16
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	859	564	2.84	21.0	0.14
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	784	261	2.63	21.0	0.13
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	516	390	4.43	21.0	0.22
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	510	443	4.34	21.0	0.21
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1678	0	2.60	21.0	0.13
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}-$	5	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1074	236	1.84	21.0	0.09
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1294	172	2.20	21.0	0.11
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1307	972	2. 18	21.0	0.11
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1327	1144	2.17	21.0	0.11
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	232	-15	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-206898	30465	6.52	21.0	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3283	4297	4.65	16.8	0.28

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

# 第4-1表(18) コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果

					ji I	, 所面性状(n	nm)		発生歯	f面力	圧縮	短期許容	四木庙
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度。	照重ill α / σ
					b	h	d		(kN·m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm c}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	0 c/ 0 ca
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25, D32 @200	258	-48	3.34	21.0	0.16
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	860	565	2.84	21.0	0.14
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	784	261	2.63	21.0	0.13
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	516	391	4. 43	21.0	0.22
S . – D 1			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	510	443	4.34	21.0	0.21
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1679	-3	2.60	21.0	0.13
	H+, V-	6	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1092	227	1.87	21.0	0.09
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1299	171	2.21	21.0	0.11
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1309	973	2.19	21.0	0.11
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1329	1143	2.18	21.0	0.11
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	233	-14	0.10	21.0	0.01
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-207812	30361	6.56	21.0	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	37,64	1000	2360	2051	D51 @150	3200	4188	4.53	16.8	0.27

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

					断面性状(	mm)		発生期	f面力	引張	短期許容	昭木信
地震動	位相	検討ケース	評価位置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	π <u></u> σ./σ
				b	h	d		(kN•m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm s}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{sa}$ (N/mm <sup>2</sup> )	- 5 <sup>.</sup> - 54
			防潮壁	1000	6500	6200	2-D51 @200	10869	2027	53	435	0.13
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V+	(I)	地中連読壁 基礎 (鉛直)	470	22960	22700	D51 @200	247298	25433	108	435	0.25
			地中連読壁 基礎 2, (水平)	8 1000	2360	2051	D51 @150	2294	898	64	348	0.19
			防潮壁	1000	6500	6200	2-D51 @200	12197	2427	57	435	0.14
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	470	22960	22700	D51 @200	244639	35365	38	435	0.09
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	(I)	地中連読壁 基礎 (水平) 2,	8 1000	2360	2051	D51 @150	2504	980	69	348	0.20
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し 30,	34 1000	2360	2051	D51 @150	3757	346	142	348	0.41
			防潮壁	1000	6500	6200	2-D51 @200	12114	2191	61	435	0.15
S <sub>s</sub> - D 1 H -, V +	H-, V+	(I)	地中連読壁 基礎 (鉛直)	470	22960	22700	D51 @200	223896	31268	39	435	0.09
		地中連読壁 基礎 2, (水平)	8 1000	2360	2051	D51 @150	2354	922	65	348	0.19	
			防潮壁	1000	6500	6200	2-D51 @200	12525	2246	63	435	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	H-, V-	(I)	地中連読壁 基礎 (鉛直)	470	22960	22700	D51 @200	224301	31301	39	435	0.09
S <sub>s</sub> -D1 H-, V-		地中連読壁 基礎 2, (水平)	8 1000	2360	2051	D51 @150	2474	969	69	348	0.20	
			防潮壁	1000	6500	6200	2-D51 @200	7259	1656	30	435	0.07
S <sub>s</sub> = 1 1		(I)	地中連読壁 基礎 (鉛直)	470	22960	22700	D51 @200	139541	29245	3	435	0.01
			地中連読壁 基礎 2, (水平)	8 1000	2360	2051	D51 @150	1529	599	43	348	0.13
			防潮壁	1000	6500	6200	2-D51 @200	9120	2023	39	435	0.09
S <sub>s</sub> - 1 2		Ð	地中連読壁 基礎 (鉛直)	470	22960	22700	D51 @200	213428	32853	27	435	0.07
			地中連読壁 基礎 2, (水平)	8 1000	2360	2051	D51 @150	2169	849	60	348	0.18

第4-2表(1) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

					佬	f面性状(n	ım)		発生肉	f面力	引張	短期許容	1177 - <b>k</b> : l-k:
地震動	位相	検討ケース	評価位	置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照 金 値
					b	h	d		$(kN \cdot m/m)$	(kN/m)	$\sigma_{\rm s}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm sa}~({\rm N/mm}^2)$	0 <sub>s</sub> /0 <sub>sa</sub>
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	9185	2026	39	435	0.09
S <sub>s</sub> - 1 3		0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	205793	33524	21	435	0.05
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2067	809	57	348	0.17
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	7235	1821	27	435	0.07
S $_{\rm s}-1$ 4		D	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	185398	36859	6	435	0.02
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2078	814	58	348	0.17
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	10808	2349	47	435	0.11
S 2 1	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	115446	31184	-	435	-	
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	1506	590	42	348	0.13
		防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	8841	1678	43	435	0.10	
$S_s = 22$		0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	146949	33435	_	435	-
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	1684	659	47	348	0.14
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	11982	2267	58	435	0.14
S <sub>s</sub> -31 H+, V+	$H+,\ V+$	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	250616	31526	61	435	0.15
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	1756	687	49	348	0.15
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	11635	2063	59	435	0.14
	H-, V+	D.	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	262309	31571	73	435	0.17
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2026	793	56	348	0.17

	第 4-2 表(2)	鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果	(防潮壁横断方向)
--	------------	-----------------	-----------

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

					2	所面性状(n	ım)		発生歯	f面力	引張	短期許容	昭木信
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度。	応力度。	照 <u></u> 11 σ_/σ
					b	h	d		(kN•m/m)	(kN/m)	$\sigma_{\rm s}$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm sa}$ (N/mm <sup>2</sup> )	- s <sup>,</sup> - sa
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12058	2425	56	435	0.13
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	2	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	239232	35606	34	435	0.08
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2514	984	70	348	0.21
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12329	2287	61	435	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	3	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	246960	36423	38	435	0.09
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2473	968	69	348	0.20
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12599	2449	60	435	0.14
S <sub>s</sub> - D 1 H+			地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	251365	30244	70	435	0.17
	H+, V-	4	地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2644	1035	73	348	0.21
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	3967	366	150	348	0.44
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12054	2294	58	435	0.14
S <sub>s</sub> -D1 H+, V S <sub>s</sub> -D1 H+, V	$\mathrm{H}+, \ \mathrm{V}-$	5	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	239961	35454	35	435	0.09
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2228	872	62	348	0.18
			防潮壁	1	1000	6500	6200	2-D51 @200	12191	2311	59	435	0.14
	H+, V-	6	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @200	238717	35524	34	435	0.08
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2236	875	62	348	0.18

第4-2表(3) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース

③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

# 第4-2表(4) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					2	所面性状(n	nm)		発生断	i面力	引張	短期許容	1177 -++ /++
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1633	-80	148	294	0.51
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1482	-4	129	294	0.44
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1711	1459	44	294	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	$H+,\ V+$	D	放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	214	2673	14	294	0.05
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	228	-9	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-223060	26026	126	435	0.29
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	2891	1179	79	348	0.23
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1606	227	120	294	0.41
S . – D 1			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1544	149	122	294	0.42
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1698	1917	24	294	0.09
			放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	248	2780	14	294	0.05
	H+, V-	0	放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	225	-21	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-221268	36010	44	435	0.11
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	3023	1233	82	348	0.24
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5030	579	186	348	0.54
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1475	6	127	294	0.44
S " – D 1			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1621	-44	144	294	0.49
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	216	2700	14	294	0.05
	H-, V+	D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1719	1493	43	294	0.15
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	228	-8	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	222197	26275	110	435	0.26
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	2859	1166	78	348	0.23

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(5) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					2	所面性状(n	nm)		発生断	面力	引張	短期許容	昭本信
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 $\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm s}/\sigma_{\rm sa}$
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1555	132	124	294	0.43
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1597	264	117	294	0.40
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	249	2819	14	294	0.05
S <sub>s</sub> – D 1	H-, V-	0	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1708	1953	23	294	0.08
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	-20	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	220015	36199	42	435	0.10
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2859	1166	78	348	0.23
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	69	2437	14	294	0.05
S , - 1 1			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	21	2588	15	294	0.06
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	69	2480	14	294	0.05
		0	放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	96	2692	15	294	0.06
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	223	-10	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	125152	32353	-	435	
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2248	917	61	348	0.18
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	112	2473	14	294	0.05
S . – 1 2			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	4	2574	15	294	0.06
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	52	2620	15	294	0.06
		0	放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	73	2828	16	294	0.06
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	239	-6	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-227203	31839	74	435	0.18
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2626	1071	71	348	0.21

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(6) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					医	所面性状(n	ım)		発生断	f面力	引張	短期許容	昭本信
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	110	2495	14	294	0.05
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	6	2561	15	294	0.06
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	47	2625	15	294	0.06
S <sub>s</sub> - 1 3		Ð	放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	72	2812	16	294	0.06
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	238	-6	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-222758	30039	83	435	0.20
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2626	1071	71	348	0.21
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	66	2546	15	294	0.06
S s – 1 4			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	946	830	23	294	0.08
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	147	2371	13	294	0.05
		D	放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	80	2673	15	294	0.06
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	224	-8	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-208351	31082	55	435	0.13
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2197	896	60	348	0.18
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1371	232	100	294	0.35
S . – 2 1			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1466	386	96	294	0.33
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	229	2739	14	294	0.05
		D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1578	1945	18	294	0.07
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	210	-20	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	157096	26098	30	435	0.07
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2003	817	55	348	0.16

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(7) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					2	所面性状(n	nm)		発生断	f面力	引張	短期許容	昭本値
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	$\sigma_{\rm s}/\sigma_{\rm sa}$
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1294	216	95	294	0.33
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1478	1	128	294	0.44
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	202	2690	14	294	0.05
S <sub>s</sub> - 2 2		0	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1666	1629	33	294	0.12
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	221	-14	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-127803	36671	_	435	-
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2291	934	62	348	0.18
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1659	217	126	294	0.43
S 3 1			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1606	-41	143	294	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1763	1811	31	294	0.11
	$H+,\ V+$	0	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1702	1524	40	294	0.14
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	198	-26	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	235973	30380	94	435	0.22
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2376	969	65	348	0.19
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1597	-41	142	294	0.49
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1662	239	124	294	0.43
S . – 3 1			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D38 @200	1705	1511	41	294	0.14
	$\mathrm{H-,\ V+}$	D	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1768	1836	31	294	0.11
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	200	-26	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-232214	30642	93	435	0.22
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2080	848	57	348	0.17

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

#### 第 4-2 表(8) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					2	所面性状(n	nm)		発生謝	f面力	引張	短期許容	四本体
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	応力度 $\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照宜値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1561	297	111	294	0.38
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1553	115	125	294	0.43
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	223	2891	15	294	0.05
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	2	放水路 右中壁	5	1000	2400	2200	D38 @200	242	2779	14	294	0.05
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	-20	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-211126	35807	37	435	0.09
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	3087	1259	84	348	0.24
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1585	161	124	294	0.43
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1619	76	134	294	0.46
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	243	2913	15	294	0.05
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	3	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1729	1672	35	294	0.12
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	226	-22	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-220662	35423	46	435	0.11
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	2912	1188	79	348	0.23
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1583	105	129	294	0.44
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1732	-53	155	294	0.53
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	224	2887	15	294	0.05
			放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1842	1595	46	294	0.16
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	放水路 底版	13	1000	4500	4300	2-D38 @200	237	-16	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-202351	38231	24	435	0.06
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	3282	1338	89	348	0.26
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5460	629	201	348	0.58

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

# 第4-2表(9) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					2	所面性状(n	nm)		発生断	f面力	引張	短期許容	昭本信
地震動	位相	検討ケース	評価	立置	部材幅	部材高	有効高	引張鉄筋	曲げモーメント	軸力	応力度	応力度	照 <u>1</u> 恒
					b	h	d		$(kN \cdot m/m)$	(kN/m)	$\sigma_{\rm s}~({\rm N/mm^2})$	$\sigma_{\rm sa}$ (N/mm <sup>2</sup> )	0 s/ 0 sa
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1506	171	116	294	0.40
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1792	-42	159	294	0.54
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	244	2921	15	294	0.05
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	5	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1903	1669	46	294	0.16
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	228	-23	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-224654	34404	55	435	0.13
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2788	1137	76	348	0.22
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D38 @200	1567	115	126	294	0.43
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D38 @200	1828	-90	166	294	0.57
			放水路 左中壁	3	1000	2400	2200	D38 @200	247	2945	15	294	0.05
S <sub>5</sub> – D 1	H+, V-	6	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D38 @200	1938	1640	50	294	0.17
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	2-D38 @200	229	-23	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @200	-226622	35022	53	435	0.13
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	2737	1116	74	348	0.22

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

# 第4-2表(10) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					唐	所面性状(n	im)		発生断	面力		短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価化	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	221	-40	129	294	0.44
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	620	226	79	294	0.27
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	676	251	86	294	0.30
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	443	367	119	294	0.41
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	409	331	111	294	0.38
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1442	-16	121	294	0.42
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	$H+,\ V+$	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1134	104	90	294	0.31
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1101	258	75	294	0.26
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1122	932	30	294	0.11
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1124	840	36	294	0.13
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	213	-20	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-207313	22997	131	435	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2833	1155	77	348	0.23
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	218	-39	127	294	0.44
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	605	317	66	294	0.23
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	672	269	83	294	0.29
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	443	384	116	294	0.40
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	437	428	105	294	0.36
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1453	8	120	294	0.41
		~	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1150	301	75	294	0.26
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	Ű	放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1110	262	75	294	0.26
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1112	954	28	294	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1134	1122	22	294	0.08
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	222	-21	6	294	0.03
			<ul> <li>地中連読壁</li> <li>基礎</li> <li>(鉛直)</li> </ul>	36	410	20060	19800	D51 @200	-205969	31354	51	435	0.12
			<ul> <li>地中連読壁</li> <li>基礎</li> <li>(水平)</li> </ul>	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	3008	1227	82	348	0.24
			地 甲 連 礎 (水平) 両 押 し	30, 34	1000	2360	2051	D51 @150	5005	577	185	348	0.54

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(11) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					#	析面性状 (m	um)		発生断	面力		毎期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	222	-41	130	294	0.45
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	680	250	87	294	0.30
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	622	230	79	294	0.27
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	411	335	111	294	0.38
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	446	366	120	294	0.41
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	1449	-10	121	294	0.42
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	H-, V+	D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1107	250	76	294	0.26
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1123	138	86	294	0.30
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1130	855	35	294	0.12
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1127	930	31	294	0.11
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	212	-20	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	207113	23257	114	435	0.27
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2771	1130	75	348	0.22
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	220	-40	128	294	0.44
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	678	267	84	294	0.29
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	576	267	67	294	0.23
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	442	427	107	294	0.37
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	447	383	118	294	0.41
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	1466	12	120	294	0.41
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	H-, V-	D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1123	248	77	294	0.27
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1139	337	72	294	0.25
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1142	1097	24	294	0.09
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1124	953	29	294	0.10
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	223	-21	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	205768	31492	49	435	0.12
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2812	1147	76	348	0.22

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(12) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					関	所面性状(m	ım)		発生断	面力		短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	108	-12	61	294	0.21
			ゲート 左側壁	7	1000	1800	1600	D32 @200	260	186	23	294	0.08
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	340	304	24	294	0.09
			ゲート 左中壁	9	1000	1200	1000	D25 @200	177	196	39	294	0.14
			ゲート 右中壁	11	1000	1200	1000	D25 @200	178	227	34	294	0.12
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	823	28	66	294	0.23
S $_{\rm s} = 1$ 1		D	放水路 左側壁	21	1000	2400	2200	D38 @200	82	1077	6	294	0.03
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	640	508	19	294	0.07
			放水路 左中壁	23	1000	2400	2200	D38 @200	49	1214	7	294	0.03
			放水路 右中壁	25	1000	2400	2200	D38 @200	71	1162	6	294	0.03
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	222	-10	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	94932	32900	-	435	-
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2135	871	58	348	0.17
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	107	-10	61	294	0.21
			ゲート 左側壁	7	1000	1800	1600	D32 @200	260	186	23	294	0.08
			ゲート 右側壁	13	1000	1800	1600	D32 @200	258	191	23	294	0.08
			ゲート 左中壁	9	1000	1200	1000	D25 @200	178	201	38	294	0.13
			ゲート 右中壁	11	1000	1200	1000	D25 @200	180	235	34	294	0.12
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	873	1	72	294	0.25
S $_{\rm s}-1$ 2		D	放水路 左側壁	21	1000	2400	2200	D38 @200	709	523	23	294	0.08
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	748	500	27	294	0.10
			放水路 左中壁	23	1000	2400	2200	D38 @200	27	1269	8	294	0.03
			放水路 右中壁	25	1000	2400	2200	D38 @200	52	1249	7	294	0.03
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	235	-6	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-216326	26931	103	435	0.24
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2500	1020	68	348	0.20

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(13) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					<b>k</b>	而性壯 (m	um)		基生期	面力		毎期許穷	]
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅 b	部材高 h	min) 有効高 d	引張鉄筋	光 上 は 曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	108	-10	61	294	0.21
			ゲート 左側壁	7	1000	1800	1600	D32 @200	263	189	24	294	0.09
			ゲート 右側壁	13	1000	1800	1600	D32 @200	256	184	23	294	0.08
			ゲート 左中壁	9	1000	1200	1000	D25 @200	179	205	38	294	0.13
			ゲート 右中壁	11	1000	1200	1000	D25 @200	174	198	37	294	0.13
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	829	-12	70	294	0.24
S $_{\rm s}-1$ 3		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	720	513	24	294	0.09
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	734	487	27	294	0.10
			放水路 左中壁	23	1000	2400	2200	D38 @200	28	1265	8	294	0.03
			放水路 右中壁	25	1000	2400	2200	D38 @200	54	1238	7	294	0.03
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	234	-6	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-213771	26178	106	435	0.25
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2498	1019	68	348	0.20
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	104	-9	59	294	0.21
			ゲート 左側壁	7	1000	1800	1600	D32 @200	257	187	23	294	0.08
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	324	329	20	294	0.07
			ゲート 左中壁	9	1000	1200	1000	D25 @200	173	205	36	294	0.13
			ゲート 右中壁	11	1000	1200	1000	D25 @200	174	236	31	294	0.11
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	859	8	71	294	0.25
S $_{\rm s}-1$ 4		D	放水路 左側壁	21	1000	2400	2200	D38 @200	48	1157	7	294	0.03
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	742	504	27	294	0.10
			放水路 左中壁	23	1000	2400	2200	D38 @200	35	1205	7	294	0.03
			放水路 右中壁	25	1000	2400	2200	D38 @200	59	1162	7	294	0.03
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	220	-9	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-197129	27333	67	435	0.16
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2142	873	58	348	0.17

# (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(14) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					諾	所面性状(n	ım)		発生断	面力		毎期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	204	-35	119	294	0.41
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	593	278	69	294	0.24
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	639	306	73	294	0.25
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	424	417	102	294	0.35
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	397	373	98	294	0.34
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1399	21	114	294	0.39
S $_{\rm s}-2$ 1		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	997	255	66	294	0.23
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1054	381	61	294	0.21
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1048	1068	19	294	0.07
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1000	870	25	294	0.09
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	207	-24	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	145893	22876	33	435	0.08
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2041	832	56	348	0.17
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	250	-48	146	294	0.50
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	684	234	89	294	0.31
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	754	225	102	294	0.35
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	490	354	141	294	0.48
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	487	402	131	294	0.45
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1549	-22	130	294	0.45
S $_{\rm s}-2$ 2		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1028	227	71	294	0.25
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1157	183	85	294	0.29
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1191	894	37	294	0.13
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1210	1063	30	294	0.11
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	219	-18	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	139014	25894	18	435	0.05
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2163	882	59	348	0.17

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(15) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					此	所面性状(n	ım)		発生断	面力	2126	短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位	置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	51 版 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	228	-43	133	294	0.46
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	643	292	76	294	0.26
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	692	230	91	294	0.31
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	452	350	126	294	0.43
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	448	393	116	294	0.40
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1450	-20	122	294	0.42
S $_{\rm s}-3$ 1	$H+,\ V+$	D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1165	296	77	294	0.27
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1142	136	88	294	0.30
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1147	888	34	294	0.12
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1161	1014	29	294	0.10
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	195	-29	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	224055	27991	97	435	0.23
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2406	981	65	348	0.19
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D25,D32 @200	230	-43	134	294	0.46
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	696	226	92	294	0.32
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	648	295	76	294	0.26
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	450	391	117	294	0.40
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	453	347	127	294	0.44
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D38 @200	1446	-43	123	294	0.42
S $_{\rm s}-3$ 1	H-, V+	D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1131	148	86	294	0.30
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1165	317	75	294	0.26
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1163	1007	29	294	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1152	878	35	294	0.12
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	197	-30	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-220406	28077	98	435	0.23
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2082	849	57	348	0.17

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-2表(16) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					謝	所面性状(n	ım)		発生断	面力	alar	短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位	之置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲 げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	51 版 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	216	-39	126	294	0.43
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	568	268	66	294	0.23
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	665	269	82	294	0.28
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	439	384	114	294	0.39
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	433	427	104	294	0.36
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1441	5	119	294	0.41
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	H+, V-	2	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1108	333	69	294	0.24
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1097	265	74	294	0.26
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1097	953	27	294	0.10
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1126	1119	22	294	0.08
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	222	-21	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-198776	31165	45	435	0.11
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	3090	1260	84	348	0.25
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	228	-41	133	294	0.46
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	609	258	74	294	0.26
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	698	266	88	294	0.30
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	457	377	123	294	0.42
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	452	422	112	294	0.39
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1507	-2	125	294	0.43
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}-$	3	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1163	275	79	294	0.27
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1169	234	82	294	0.28
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1176	959	33	294	0.12
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1193	1107	26	294	0.09
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	221	-23	6	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-202588	31723	46	435	0.11
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2793	1139	76	348	0.22

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース
 ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

# 第4-2表(17) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					医	所面性状(m	m)		発生断	面力	71.78	短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位置	<u>n</u>	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	252	-48	147	294	0.50
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	656	258	82	294	0.28
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	765	244	102	294	0.35
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	499	371	142	294	0.49
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	494	422	130	294	0.45
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1597	-6	133	294	0.46
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1101	253	75	294	0.26
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1222	177	92	294	0.32
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1247	922	40	294	0.14
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1263	1085	32	294	0.11
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	2-D38 @200	236	-17	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-198059	33355	36	435	0.09
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	3203	1306	87	348	0.25
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し 3	0,34	1000	2360	2051	D51 @150	5329	614	197	348	0.57
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	258	-48	151	294	0.52
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	859	564	82	294	0.28
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	784	261	103	294	0.36
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	516	390	145	294	0.50
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	510	443	133	294	0.46
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1678	0	139	294	0.48
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	5	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1074	236	74	294	0.26
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1294	172	98	294	0.34
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1307	972	41	294	0.14
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1327	1144	34	294	0.12
			放水路底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	224	-23	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-206898	30465	57	435	0.14
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D51 @150	2699	1101	73	348	0.21

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

# 第4-2表(18) 鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果

					þ	新面性状(r	nm)		発生歯	f面力		短期許容	[
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	引張鉄筋	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)	引張 応力度 σ <sub>s</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 σ <sub>sa</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 σ <sub>s</sub> /σ <sub>sa</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D25,D32 @200	258	-48	151	294	0.52
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D32 @200	860	565	82	294	0.28
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D32 @200	784	261	103	294	0.36
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D25 @200	516	391	145	294	0.50
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D25 @200	510	443	133	294	0.46
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D38 @200	1679	-3	139	294	0.48
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	H+, V-	6	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D38 @200	1092	227	76	294	0.26
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D38 @200	1299	171	99	294	0.34
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D38 @200	1309	973	41	294	0.14
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D38 @200	1329	1143	34	294	0.12
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	2-D38 @200	225	-23	7	294	0.03
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @200	-207812	30361	59	435	0.14
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D51 @150	2630	1073	72	348	0.21

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

					8	所面性状(n	1m)		發生	せん断	短期許容		短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位	之置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	セん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 <sub>て a1</sub> (N/mm2)	照査値 τ/τ <sub>al</sub>	せん断力 V (kN/m)	照查値 V/V <sub>a</sub>
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1283	0.239	0.825	0.29	8587	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	$H+,\ V+$	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	10095	-	0.825	-	28131	0.36
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	898	0.500	0.660	0.76	3245	0.28
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1251	0.233	0.825	0.29	8587	0.15
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	10185	-	0.825	I	28131	0.37
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	<sup>(1)</sup>	地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	980	0.541	0.660	0.82	3245	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	29,35	1000	2360	2051	D38 @600×300	1636	-	0.660	-	3245	0.51
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1218	0.226	0.825	0.28	8587	0.15
$S_s - D_1$	$\mathrm{H}-,\ \mathrm{V}+$	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	9544	-	0.825	I	28131	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	922	0.511	0.660	0.78	3245	0.29
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1189	0.221	0.825	0.27	8587	0.14
$S_s - D_1$	H-, V-	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	9619	-	0.825	I	28131	0.35
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	969	0.541	0.660	0.82	3245	0.30
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	718	0.134	0.825	0.17	8587	0.09
S <sub>s</sub> - 1 1		Ð	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	5147	0.556	0.825	0.68	28131	0.19
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	581	0.330	0.660	0.50	3245	0.18
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	870	0.162	0.825	0.20	8587	0.11
S <sub>s</sub> - 1 2		Ð	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	8107	-	0.825	-	28131	0.29
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	849	0.471	0.660	0.72	3245	0.27

第4-3表(1) せん断力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

				þ	, 新面性状(n	nm)	1 ) Mr.	発生	せん断	短期許容	四木店	短期許容	昭本は	
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅	部材高	有効高	せん町 補強鉄筋	せん断力	応力度	応力度 τ <sub>al</sub>	π. <u>1</u> . τ / τ <sub>.al</sub>	せん断力	V/V a
					b	h	d		V (KN/M)	τ (N/mm <sup>2</sup> )	(N/mm2)		V (KN/M)	
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	816	0.152	0.825	0.19	8587	0.10
S <sub>s</sub> - 1 3		©	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	8086	-	0.825	-	28131	0.29
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	809	0.451	0.660	0.69	3245	0.25
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	605	0.113	0.825	0.14	8587	0.08
S <sub>s</sub> - 1 4		©	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	7657	-	0.825	-	28131	0.28
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	814	0.451	0.660	0.69	3245	0.26
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	958	0.178	0.825	0.22	8587	0.12
$S_s = 2.1$		<sup>(1)</sup>	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	4808	0.519	0.825	0.63	28131	0.18
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	590	0.330	0.660	0.50	3245	0.19
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	836	0.156	0.825	0.19	8587	0.10
$S_{s} = 2.2$		0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	5140	0.555	0.825	0.68	28131	0.19
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	659	0.361	0.660	0.55	3245	0.21
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1256	0.234	0.825	0.29	8587	0.15
S <sub>s</sub> - 3 1	$H+,\ V+$	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	8367	-	0.825	-	28131	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	687	0.381	0.660	0.58	3245	0.22
S <sub>s</sub> – 3 1			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1269	0.236	0.825	0.29	8587	0.15
	$\mathrm{H}-,\ \mathrm{V}+$	0	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	9164	-	0.825	-	28131	0.33
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	793	0.440	0.660	0.67	3245	0.25

第4-3表(2) せん断力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

地震動	位相	検討ケース	せん断 応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	短期許容 応力度τ <sub>a</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ / τ <sub>a</sub>
S <sub>s</sub> – D 1	H+, $V+$	I	0.458	1.350	0.34
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	I	0.378	1.350	0.28
S <sub>s</sub> – D 1	H-, V+	1	0.408	1.350	0.31
S <sub>s</sub> – D 1	H-, V-	1	0.383	1.350	0.29
S <sub>s</sub> - 1 1		1	0.288	1.350	0.22
S <sub>s</sub> - 1 2		1	0.307	1.350	0.23
S <sub>s</sub> - 1 3		1	0.310	1.350	0.23
S <sub>s</sub> - 1 4		1	0.223	1.350	0.17
S <sub>s</sub> - 2 1		1	0.221	1.350	0.17
S <sub>s</sub> - 2 2		1	0.298	1.350	0.23
S <sub>s</sub> -31	H+, V+	1	0.451	1.350	0.34
S <sub>s</sub> - 3 1	H-, V+	1	0.448	1.350	0.34

第4-3表(3) せん断力に対する照査結果(防潮壁横断方向(放水路の側壁及び隔壁))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

					D.	新面性状 (m	m)		發生	せん断	短期許容		何期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	n 部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	光王 せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>al</sub> (N/mm2)	照査値 τ/τ <sub>al</sub>	<sup>21</sup> 255日 せん断力 V (kN/m)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1236	0.230	0.825	0.28	8587	0.15
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	2	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	10213	-	0.825	-	28131	0.37
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	984	0.541	0.660	0.82	3245	0.31
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1326	0.246	0.825	0.30	8587	0.16
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	3	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	9539	-	0.825	-	28131	0.34
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	968	0.531	0.660	0.81	3245	0.30
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1268	0.236	0.825	0.29	8587	0.15
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	10692	-	0.825	-	28131	0.39
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	1035	0.571	0.660	0.87	3245	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	29, 35	1000	2360	2051	D38 @600×300	1727	-	0.660	-	3245	0.54
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1433	0.266	0.825	0.33	8587	0.17
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	5	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	8793	-	0.825	-	28131	0.32
			地中連読壁 基礎 (水平)	38, 65	1000	2360	2051	D38 @600×300	872	0.480	0.660	0.73	3245	0.27
			防潮壁	1	1000	6500	6200	D29 @400×400	1441	0.268	0.825	0.33	8587	0.17
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	6	地中連読壁 基礎 (鉛直)	3	470	22960	22700	D51 @150	8695	-	0.825	-	28131	0.31
			地中連読壁 基礎 (水平)	38,65	1000	2360	2051	D38 @600×300	875	0.480	0.660	0.73	3245	0.27

第4-3表(4) せん断力に対する照査結果(防潮壁横断方向)

 注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース
 ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース
 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

地震動	位相	検討ケース	せん断 応力度 τ(N/mm <sup>2</sup> )	短期許容 応力度τ <sub>a</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ / τ <sub>a</sub>
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	2	0.391	1.350	0.29
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	3	0.434	1.350	0.33
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	0.413	1.350	0.31
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	5	0.379	1.350	0.29
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	6	0.414	1.350	0.31

第4-3表(5) せん断力に対する照査結果(防潮壁横断方向(放水路の側壁及び隔壁))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

第4-3表(6) せん断力に対する照査結果

					浅	所面性状(n	1m)		発生	せん断	短期許容	m * la	短期許容	177 <del>*</del> 1±
地震動	位相	検討ケース	評価位	置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 て/て <sub>a1</sub>	セル研刀 Va (kN/m)	照查他 V/V <sub>a</sub>
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	865	0.453	0.825	0.55	1796	0.49
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D19 @400×400	875	0.458	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	862	0.451	0.825	0.55	1796	0.48
$S_s - D_1$	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}+$	Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	875	0.458	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	10606	-	0.825	-	21443	0.50
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1490	-	0.660	-	3245	0.46
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	862	0.451	0.825	0.55	1796	0.48
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	891	0.467	0.825	0.57	1796	0.50
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	852	0.446	0.825	0.55	1796	0.48
			放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	868	0.455	0.825	0.56	1796	0.49
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	©.	放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	10669	-	0.825	-	21443	0.50
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1559	-	0.660	-	3245	0.49
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	29, 35	1000	2360	2051	D38 @600×300	2251	-	0.660	_	3245	0.70
			放水路 左側壁	2	1000	2400	2200	D19 @400×400	902	0.472	0.825	0.58	1796	0.51
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	867	0.454	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	881	0.461	0.825	0.56	1796	0.50
S <sub>s</sub> – D 1	H-, V+	Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	866	0.453	0.825	0.55	1796	0.49
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	10604	-	0.825	-	21443	0.50
			地中連読壁 基礎 (オツ)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1474	-	0.660	-	3245	0.46

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

第4-3表(7) せん断力に対する照査結果

盐酸香					践	所面性状(m	m)	ale 2 blat	発生	せん断	短期許容	昭本店	短期許容	昭本結
地震動	位相	検討ケース	評価位	置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	τ / τ <sub>a1</sub>	V a (kN/m)	V/V <sub>a</sub>
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	889	0.465	0.825	0.57	1796	0.50
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	865	0.453	0.825	0.55	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	874	0.458	0.825	0.56	1796	0.49
S $_{\rm s}$ – D 1	H-, V-	Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	857	0.449	0.825	0.55	1796	0.48
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	10557	-	0.825	-	21443	0.50
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1474	-	0.660	-	3245	0.46
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	512	0.268	0.825	0.33	1796	0.29
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	514	0.269	0.825	0.33	1796	0.29
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	442	0.231	0.825	0.28	1796	0.25
S $_{\rm s}-1$ 1		Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	435	0.228	0.825	0.28	1796	0.25
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	127	0.035	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	4207	0.596	0.825	0.73	21443	0.20
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1159	0.641	0.660	0. 98	3245	0.36
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	570	0.298	0.825	0.37	1796	0.32
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D19 @400×400	525	0.275	0.825	0.34	1796	0.30
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	531	0.278	0.825	0.34	1796	0.30
$S_{s} = 1.2$		Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	515	0.270	0.825	0.33	1796	0.29
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	135	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	7962	-	0.825	-	21443	0.38
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1354	-	0.660	-	3245	0.42

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

第4-3表(8) せん断力に対する照査結果

地震動					践	所面性状(m	m)	all a blat	発生	せん断	短期許容	昭本店	短期許容	昭本結
地震動	位相	検討ケース	評価位	之置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 <sub>て a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照道1直 τ / τ <sub>a1</sub>	セル刷刀 V a (kN/m)	RE 通 V/V <sub>a</sub>
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	565	0.296	0.825	0.36	1796	0.32
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D19 @400×400	524	0.274	0.825	0.34	1796	0.30
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	514	0.269	0.825	0.33	1796	0.29
S <sub>s</sub> - 1 3		Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	499	0.261	0.825	0.32	1796	0.28
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	7842	-	0.825	-	21443	0.37
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1354	-	0.660	-	3245	0.42
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	567	0.297	0.825	0.36	1796	0.32
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D19 @400×400	439	0.230	0.825	0.28	1796	0.25
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	525	0.275	0.825	0.34	1796	0.30
S <sub>s</sub> - 1 4		Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	510	0.267	0.825	0.33	1796	0.29
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	127	0.034	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	7574	-	0.825	-	21443	0.36
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1133	0.631	0.660	0.96	3245	0.35
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	857	0.448	0.825	0.55	1796	0.48
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	800	0.419	0.825	0.51	1796	0.45
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	807	0.423	0.825	0.52	1796	0.45
S $_{\rm s}-2$ 1		Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	791	0.414	0.825	0.51	1796	0.45
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	130	0.035	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	6906	-	0.825	-	21443	0.33
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1033	0.571	0.660	0.87	3245	0.32

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

第4-3表(9) せん断力に対する照査結果

生きません					迷	所面性状(n	m)	11 1 1 Mr	発生	せん断	短期許容	四大店	短期許容 は, 新力	四木店
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん町 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	用値値 τ / τ <sub>a1</sub>	V a (kN/m)	Re 通道 V/V <sub>a</sub>
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	883	0.462	0.825	0.56	1796	0.50
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	767	0.401	0.825	0.49	1796	0.43
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	847	0.444	0.825	0.54	1796	0.48
S <sub>s</sub> - 2 2		©	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	833	0.436	0.825	0.53	1796	0.47
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	129	0.035	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	8055	-	0.825	-	21443	0.38
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1181	0.651	0.660	0.99	3245	0.37
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	868	0.455	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	912	0.477	0.825	0.58	1796	0.51
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	890	0.466	0.825	0.57	1796	0.50
S $_{\rm s} = 3.1$	$\mathrm{H}+,\ \mathrm{V}+$	Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	906	0.474	0.825	0.58	1796	0.51
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	113	0.031	0.825	0.04	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	8970	-	0.825	-	21443	0.42
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1225	-	0.660	-	3245	0.38
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	916	0.480	0.825	0.59	1796	0.52
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D19 @400×400	870	0.455	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	908	0.475	0.825	0.58	1796	0.51
$S_{s} = 3.1$	H-, V+	Ð	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	893	0.467	0.825	0.57	1796	0.50
			放水路 底版	10	1000	4500	4300	D19 @400×400	114	0.031	0.825	0.04	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	9133	-	0.825	-	21443	0.43
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1072	0.591	0.660	0.90	3245	0.34

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

#### 第4-3表(10) せん断力に対する照査結果

	, 	<u> </u>			送	f面性状(m	ım)		惑生	せん断	短期許容		短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価位	之置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	光王 せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 <sub>て a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ/τ <sub>a1</sub>	せん断力 V a (kN/m)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	871	0.456	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	875	0.458	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	848	0.444	0.825	0.54	1796	0.48
S $_{\rm s}-{\rm D}~1$	H+, V-	2	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	843	0.441	0.825	0.54	1796	0.47
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	135	0.037	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	10768	-	0.825	-	21443	0.51
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1592	-	0.660	9 $\frac{9}{12}$ $\pi \pm \hat{a}$ $-1$ 0.56         0.54           0.54         0.05           -         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.56           0.56         0.60           0.59         0.05           -         -           -         -           -         -           -         -	3245	0.50
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	895	0.468	0.825	0.57	1796	0.50
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	878	0.460	0.825	0.56	1796	0.49
S <sub>s</sub> – D 1			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	882	0.462	0.825	0.56	1796	0.50
	H+, V-	3	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	867	0.454	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	132	0.037	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	9958	-	0.825	-	21443	0.47
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1501	-	0.660	-	3245	0.47
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	934	0.489	0.825	0.60	1796	0.53
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	878	0.459	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	940	0.492	0.825	0.60	1796	0.53
			放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	925	0.484	0.825	0.59	1796	0.52
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	(4)	放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
2 2 - D 1			地中運読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	11254	-	0.825	-	21443	0.53
			地中運読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1692	-	0.660	-	3245	0.53
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	29, 35	1000	2360	2051	D38 @600×300	2443	-	0.660	-	3245	0.76

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

# 第4-3表(11) せん断力に対する照査結果

地震動					謝	f面性状(m	m)	11 1 1 Her	発生	せん断	短期許容	四大坊	短期許容	四木は
地震動	位相	検討ケース	評価位置	置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 <sub>て a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	!!! 1011値 τ / τ <sub>a1</sub>	V a (kN/m)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	980	0.513	0.825	0.63	1796	0.55
			放水路 右側壁	7	1000	2400	2200	D19 @400×400	868	0.454	0.825	0.56	1796	0.49
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	972	0.509	0.825	0.62	1796	0.55
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	5	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	957	0.501	0.825	0.61	1796	0.54
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	8859	-	0.825	-	21443	0.42
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1438	-	0.660	-	3245	0.45
			放水路 左側壁	1	1000	2400	2200	D19 @400×400	999	0.523	0.825	0.64	1796	0.56
			放水路 右側壁	8	1000	2400	2200	D19 @400×400	855	0.448	0.825	0.55	1796	0.48
			放水路 左中壁	4	1000	2400	2200	D19 @400×400	995	0.521	0.825	0.64	1796	0.56
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	6	放水路 右中壁	6	1000	2400	2200	D19 @400×400	980	0.513	0.825	0.63	1796	0.55
			放水路 底版	13	1000	4500	4300	D19 @400×400	135	0.037	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	16	410	20060	19800	D51 @150	8800	-	0.825	-	21443	0.42
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1411	-	0.660	-	3245	0.44

## (防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

					佬	f面性状(n	1m)		70 14	よ / 新	后期許应		短期許容	
地震動	位相	検討ケース	評価(	立置	部材幅 b	部材高 h	mm/ 有効高 d	せん断 補強鉄筋	発生 せん断力 V (kN/m)	セル研 応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	短期計容 応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ/τ <sub>a1</sub>	せん断力 V a (kN/m)	照査値 V/V a
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	160	0.231	0.825	0.28	653	0.25
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	228	0.164	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	210	0.152	0.825	0.19	1306	0.17
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	156	0.180	0.825	0.22	816	0.20
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	156	0.180	0.825	0.22	816	0.20
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	580	0.291	0.825	0.36	1877	0.31
S $_{\rm s}$ – D 1	$H+,\ V+$	D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	633	0.331	0.825	0.41	1796	0.36
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	562	0.295	0.825	0.36	1796	0.32
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	579	0.303	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	580	0.304	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9690	-	0.825	-	21443	0.46
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1461	-	0.660	-	3245	0.46
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	163	0.235	0.825	0.29	653	0.26
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	228	0.165	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	214	0.154	0.825	0.19	1306	0.17
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	156	0.180	0.825	0.22	816	0.20
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	155	0.179	0.825	0.22	816	0.20
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	588	0.294	0.825	0.36	1877	0.32
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	676	0.354	0.825	0.43	1796	0.38
S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	Ð	放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	599	0.314	0.825	0.39	1796	0.34
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	577	0.302	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	576	0.302	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9818	-	0.825	-	21443	0.46
			地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1551	-	0.660	-	3245	0.48
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	29, 35	1000	2360	2051	D38 @600×300	2240	-	0. 660	-	3245	0.70

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-3表(13) せん断力に対する照査結果

	位相	検討ケース	評価位置		断面性状 (mm)				発生	せん断	短期許容	限本結	短期許容	昭木枯
地震動					部材幅 b	部材高 h	有効高 d	ぜん町 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ(N/mm <sup>2</sup> )	応力度 <sub>て a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	πα:= <b>μ</b> τ / τ <sub>a1</sub>	V a (kN/m)	v∕v <sub>a</sub>
S . – D 1	H-, V+	Ð	ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D19 @400×400	161	0.232	0.825	0.29	653	0.25
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	211	0.152	0.825	0.19	1306	0.17
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	229	0.165	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	157	0.181	0.825	0.22	816	0.20
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	157	0.181	0.825	0.22	816	0.20
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D19 @400×400	584	0.292	0.825	0.36	1877	0.32
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	568	0.297	0.825	0.36	1796	0.32
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	603	0.316	0.825	0.39	1796	0.34
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	582	0.305	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	582	0.305	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9745	I	0.825	I	21443	0.46
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1429	I	0.660	I	3245	0.45
S . – D 1	H-, V-	Ð	ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D19 @400×400	164	0.237	0.825	0.29	653	0.26
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	215	0.155	0.825	0.19	1306	0.17
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	230	0.166	0.825	0.21	1306	0.18
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	157	0.181	0.825	0.22	816	0.20
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	157	0.181	0.825	0.22	816	0.20
			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D19 @400×400	592	0.297	0.825	0.36	1877	0.32
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	593	0.310	0.825	0.38	1796	0.34
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	649	0.339	0.825	0.42	1796	0.37
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	582	0.305	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	582	0.305	0.825	0.37	1796	0.33
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9714	-	0.825	-	21443	0.46
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1450	-	0.660	-	3245	0.45

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-3表(14) せん断力に対する照査結果

地震動	位相	検討ケース	評価位置		断面性状 (mm)				発生	せん断	短期許容	四木店	短期許容	177 x 1st
					部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 <sub>て a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	HR 1111組 て / て <sub>a1</sub>	せん断力 V <sub>a</sub> (kN/m)	照査値 V/V <sub>a</sub>
S . – 1 1		Ð	ゲート 頂版	2	1000	1000	800	D19 @400×400	120	0.173	0.825	0.21	653	0.19
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	129	0.093	0.825	0.12	1306	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	121	0.088	0.825	0.11	1306	0.10
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	81	0.094	0.825	0.12	816	0.10
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	81	0.094	0.825	0.12	816	0.10
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	366	0.183	0.825	0.23	1877	0.20
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	388	0.203	0.825	0.25	1796	0.22
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	382	0.200	0.825	0.25	1796	0.22
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	306	0.160	0.825	0.20	1796	0.18
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	304	0.160	0.825	0.20	1796	0.17
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	127	0.035	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	4310	0.611	0.825	0.75	21443	0.21
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1101	0.611	0.660	0.93	3245	0.34
S . – 1 2		Φ	ゲート 頂版	2	1000	1000	800	D19 @400×400	121	0.174	0.825	0.22	653	0.19
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	131	0.095	0.825	0.12	1306	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	126	0.091	0.825	0.12	1306	0.10
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	84	0.097	0.825	0.12	816	0.11
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	83	0.096	0.825	0.12	816	0.11
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	386	0.193	0.825	0.24	1877	0.21
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	533	0.279	0.825	0.34	1796	0.30
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	497	0.260	0.825	0.32	1796	0.28
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	362	0.190	0.825	0.24	1796	0.21
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	360	0.189	0.825	0.23	1796	0.21
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	8097	-	0.825	-	21443	0.38
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1289	-	0.660	-	3245	0.40

# (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース
# 第4-3表(15) せん断力に対する照査結果

					佬	听面性状(m	m)		発生	せん断	短期許容	077 - <b>k</b> - <i>k</i> -k	短期許容	四大体
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ/τ <sub>a1</sub>	せん断刀 V <sub>a</sub> (kN/m)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			ゲート 頂版	5	1000	1000	800	D19 @400×400	120	0.173	0.825	0.21	653	0.19
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	133	0.096	0.825	0.12	1306	0.11
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	127	0.092	0.825	0.12	1306	0.10
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	85	0.098	0.825	0.12	816	0.11
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	84	0.097	0.825	0.12	816	0.11
S " – 1 3			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	380	0.191	0.825	0.24	1877	0.21
		Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	543	0.284	0.825	0.35	1796	0.31
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	485	0.254	0.825	0.31	1796	0.27
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	351	0.184	0.825	0.23	1796	0.20
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	349	0.183	0.825	0.23	1796	0.20
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	7918	I	0.825	-	21443	0.37
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1288	-	0.660	-	3245	0.40
			ゲート 頂版	5	1000	1000	800	D19 @400×400	117	0.169	0.825	0.21	653	0.18
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	128	0.092	0.825	0.12	1306	0.10
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	96	0.070	0.825	0.09	1306	0.08
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	81	0.093	0.825	0.12	816	0.10
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	80	0.093	0.825	0.12	816	0.10
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	383	0.192	0.825	0.24	1877	0.21
S <sub>s</sub> - 1 4		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	391	0.205	0.825	0.25	1796	0.22
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	471	0.247	0.825	0.30	1796	0.27
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	353	0.185	0.825	0.23	1796	0.20
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	352	0.184	0.825	0.23	1796	0.20
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	D19 @400×400	126	0.034	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	7552	-	0.825	-	21443	0.36
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1104	0.611	0.660	0.93	3245	0.35

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-3表(16) せん断力に対する照査結果

	64.47				佬	所面性状(n	m)		発生	せん断	短期許容	077 - <b>k</b> - <i>k</i> -k	短期許容	四大体
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ/τ <sub>a1</sub>	せん断刀 V <sub>a</sub> (kN/m)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	164	0.237	0.825	0.29	653	0.26
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	221	0.159	0.825	0.20	1306	0.17
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	207	0.150	0.825	0.19	1306	0.16
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	149	0.172	0.825	0.21	816	0.19
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	148	0.171	0.825	0.21	816	0.19
S " – 2 1			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	577	0.289	0.825	0.36	1877	0.31
		0	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	529	0.277	0.825	0.34	1796	0.30
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	563	0.295	0.825	0.36	1796	0.32
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	542	0.284	0.825	0.35	1796	0.31
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	540	0.283	0.825	0.35	1796	0.31
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	130	0.035	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	6288	I	0.825	-	21443	0.30
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1052	0.581	0.660	0.89	3245	0.33
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	169	0.244	0.825	0.30	653	0.26
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	249	0.179	0.825	0.22	1306	0.20
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	228	0.164	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	172	0.198	0.825	0.24	816	0.22
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	172	0.198	0.825	0.24	816	0.22
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	614	0.308	0.825	0.38	1877	0.33
S <sub>s</sub> - 2 2		D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	502	0.263	0.825	0.32	1796	0.28
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	557	0.292	0.825	0.36	1796	0.32
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	615	0.322	0.825	0.40	1796	0.35
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	614	0.322	0.825	0.40	1796	0.35
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	130	0.035	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	7552	-	0.825	-	21443	0.36
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1115	0.621	0.660	0.95	3245	0.35

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

# 第4-3表(17) せん断力に対する照査結果

	/	10-31 L -		屴	听面性状(m	m)		発生	せん断	短期許容	077 -k- 64r	短期許容	四本は	
地震動	位相	検討ケース	評価位	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ(N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 て/て <sub>a1</sub>	セル柄刀 V <sub>a</sub> (kN/m)	照登旭 V/V <sub>a</sub>
			ゲート 頂版	6	1000	1000	800	D19 @400×400	161	0.232	0.825	0.29	653	0.25
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	231	0.167	0.825	0.21	1306	0.18
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	224	0.161	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	159	0.183	0.825	0.23	816	0.20
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	158	0.183	0.825	0.23	816	0.20
S 3 1 H+.			放水路 頂版	20	1000	2500	2300	D19 @400×400	590	0.296	0.825	0.36	1877	0.32
	$H+,\ V+$	Ð	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	641	0.335	0.825	0.41	1796	0.36
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	597	0.312	0.825	0.38	1796	0.34
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	597	0.312	0.825	0.38	1796	0.34
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	597	0.313	0.825	0.38	1796	0.34
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	113	0.031	0.825	0.04	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	8170	I	0.825	I	21443	0.39
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1241	I	0.825	I	3245	0.39
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	162	0.233	0.825	0.29	653	0.25
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	225	0.162	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	232	0.167	0.825	0.21	1306	0.18
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	159	0.184	0.825	0.23	816	0.20
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	159	0.184	0.825	0.23	816	0.20
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	594	0.298	0.825	0.37	1877	0.32
S <sub>s</sub> - 3 1	H-, V+	D	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	584	0.306	0.825	0.38	1796	0.33
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	635	0.332	0.825	0.41	1796	0.36
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	598	0.313	0.825	0.38	1796	0.34
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	598	0.313	0.825	0.38	1796	0.34
			放水路 底版	30	1000	4500	4300	D19 @400×400	114	0.031	0.825	0.04	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	8363	-	0.825	-	21443	0.40
		Ħ	地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1073	0.591	0.660	0.90	3245	0.34

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

第4-3表(18) せん断力に対する照査結果

				唐	f面性状(m	m)		Z& /	甘ん断	短期許容		短期許容															
地震動	位相	検討ケース	評価信	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	<sup>発生</sup> せん断力 V (kN/m)	で 応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ / τ <sub>a1</sub>	せん断力 V a (kN/m)	照査値 V/V a													
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	163	0.235	0.825	0.29	653	0.25													
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	226	0.163	0.825	0.20	1306	0.18													
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	209	0.150	0.825	0.19	1306	0.16													
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	154	0.178	0.825	0.22	816	0.19													
S <sub>s</sub> - D 1 H+			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	154	0.177	0.825	0.22	816	0.19													
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	584	0.292	0.825	0.36	1877	0.32													
	H+, V-	2	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	654	0.342	0.825	0.42	1796	0.37													
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	584	0.306	0.825	0.38	1796	0.33													
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	572	0.300	0.825	0.37	1796	0.32													
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	572	0.299	0.825	0.37	1796	0.32													
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	135	0.037	0.825	0.05	3510	0.04													
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9800	-	0.825	-	21443	0.46													
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1593	-	0.660	-	3245	0.50													
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	167	0.241	0.825	0.30	653	0.26													
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	237	0.171	0.825	0.21	1306	0.19													
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	213	0.153	0.825	0.19	1306	0.17													
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	162	0.187	0.825	0.23	816	0.20													
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	162	0.186	0.825	0.23	816	0.20													
		-	-					-	-			-	-		t	放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	607	0.304	0.825	0.37	1877	0.33
S $_{\rm s}-{\rm D}$ 1	H+, V-	3	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	685	0.359	0.825	0.44	1796	0.39													
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	631	0.331	0.825	0.41	1796	0.36													
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	607	0.318	0.825	0.39	1796	0.34													
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	606	0.318	0.825	0.39	1796	0.34													
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04													
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9080	-	0.825	-	21443	0.43													
		ł	地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1440	-	0.660	-	3245	0.45													

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1σ)した解析ケース ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1σ)した解析ケース

					断面性状 (mm)		せん断	こん断 発生	せん断	短期許容		短期許容		
地震動	位相	検討ケース	評価作	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん断 補強鉄筋	ルエ せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 τ/τ <sub>a1</sub>	せん断力 Va (kN/m)	照査値 V/V a
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	174	0.251	0.825	0.31	653	0.27
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	255	0.184	0.825	0.23	1306	0.20
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	223	0.161	0.825	0.20	1306	0.18
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	176	0.203	0.825	0.25	816	0.22
S . – D 1 1			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	175	0.202	0.825	0.25	816	0.22
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	636	0.318	0.825	0.39	1877	0.34
			放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	592	0.310	0.825	0.38	1796	0.33
	H+, V-	٩	放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	620	0.325	0.825	0.40	1796	0.35
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	647	0.339	0.825	0.42	1796	0.37
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	646	0.338	0.825	0.41	1796	0.36
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	136	0.037	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	9803	-	0.825	-	21443	0.46
			地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1651	-	0.660	-	3245	0.51
			地中連読壁 基礎 (水平) 両押し	29, 35	1000	2360	2051	D38 @600×300	2384	-	0.660	-	3245	0.74
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	180	0.260	0.825	0.32	653	0.28
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	263	0.190	0.825	0.24	1306	0.21
			ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	221	0.159	0.825	0.20	1306	0.17
			ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	182	0.210	0.825	0.26	816	0.23
			ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	181	0.209	0.825	0.26	816	0.23
			放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	668	0.334	0.825	0.41	1877	0.36
S $_{\rm s}$ – D 1	H+, V-	5	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	638	0.334	0.825	0.41	1796	0.36
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	661	0.346	0.825	0.42	1796	0.37
			放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	679	0.356	0.825	0.44	1796	0.38
			放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	679	0.355	0.825	0.44	1796	0.38
			放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	133	0.036	0.825	0.05	3510	0.04
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	7892	-	0.825	-	21443	0.37
		h	地中連読壁 基礎 (水平)	2,8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1391	-	0.660	-	3245	0.43

(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース

⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース

第4-3表(20) せん断力に対する照査結果

				-	Ħ	所面性状(n	nm)	せん断	せん断 発生	せん断	短期許容	m + ta	短期許容	077 - x- 1 dar																		
地震動	位相	検討ケース	評価伯	立置	部材幅 b	部材高 h	有効高 d	せん町 補強鉄筋	せん断力 V(kN/m)	応力度 τ (N/mm <sup>2</sup> )	応力度 τ <sub>a1</sub> (N/mm <sup>2</sup> )	照宜値 τ / τ <sub>a1</sub>	セル阿刀 Va (kN/m)	熙重他 V∕V <sub>a</sub>																		
			ゲート 頂版	1	1000	1000	800	D19 @400×400	180	0.260	0.825	0.32	653	0.28																		
			ゲート 左側壁	8	1000	1800	1600	D19 @400×400	263	0.190	0.825	0.24	1306	0.21																		
S D 1 H+, V-		ゲート 右側壁	14	1000	1800	1600	D19 @400×400	220	0.159	0.825	0.20	1306	0.17																			
		ゲート 左中壁	10	1000	1200	1000	D19 @400×400	182	0.210	0.825	0.26	816	0.23																			
		ゲート 右中壁	12	1000	1200	1000	D19 @400×400	181	0.209	0.825	0.26	816	0.23																			
		放水路 頂版	15	1000	2500	2300	D19 @400×400	669	0.335	0.825	0.41	1877	0.36																			
	H+, V-	6	v — 6	放水路 左側壁	22	1000	2400	2200	D19 @400×400	621	0.325	0.825	0.40	1796	0.35																	
			放水路 右側壁	28	1000	2400	2200	D19 @400×400	665	0.348	0.825	0.43	1796	0.38																		
				放水路 左中壁	24	1000	2400	2200	D19 @400×400	681	0.357	0.825	0.44	1796	0.38																	
										-				-	-			-		-	-		放水路 右中壁	26	1000	2400	2200	D19 @400×400	681	0.356	0.825	0.44
		放水路 底版	33	1000	4500	4300	D19 @400×400	134	0.036	0.825	0.05	3510	0.04																			
			地中連読壁 基礎 (鉛直)	36	410	20060	19800	D51 @150	7731	-	0.825	-	21443	0.37																		
		地中連読壁 基礎 (水平)	2, 8	1000	2360	2051	D38 @600×300	1356	-	0.660	-	3245	0.42																			

## (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース



第4-1図(1) 地中連続壁基礎(鉛直断面)の評価位置図(防潮壁横断方向)



第4-1図(2) 地中連続壁基礎(水平断面)の評価位置図 (防潮壁横断方向)



第4-2図(1) 地中連続壁基礎(鉛直断面)の評価位置図 (防潮壁縦断方向(防潮壁部))



第4-2図(2) 地中連続壁基礎(水平断面)の評価位置図 (防潮壁縦断方向(防潮壁部))



第4-3図(1) 地中連続壁基礎(鉛直断面)の評価位置図 (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))



第4-3図(2) 地中連続壁基礎(水平断面)の評価位置図 (防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

第4-4図(1) 概略配筋図(防潮堤横断方向)



第4-4図(2) 概略配筋図(防潮堤縦断方向)

第4-4図(3) 概略配筋図(地中連続壁基礎)

4.2 基礎地盤の支持性能に対する評価結果

基礎地盤の支持性能照査結果を第4-4表に示す。

鉄筋コンクリート防潮壁(放水路エリア)おいて発生する最大接地圧が極限支持力度以 下であることを確認した。

断面	基準地震動	位相	検討ケース	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	極限支持力度 (kN/m <sup>2</sup> )
		H+, V+		3301	6371
	S – D 1	H+, V-		3553	6371
	S <sub>s</sub> DI	H-, V+		3360	6371
横 横 丁 一 ① 一 ① 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一		H-, V-		3444	6371
	S <sub>s</sub> – 1 1			2593	6371
	S <sub>s</sub> -12			3214	6371
	S <sub>s</sub> -13		Ū	3196	6371
	S <sub>s</sub> -14			3259	6371
	S <sub>s</sub> – 2 1			2630	6371
	S <sub>s</sub> -22			2774	6371
	S 9 1	H+, V+		3008	6371
	5 <sub>s</sub> -51	H-, V+		3360	6371
			2	3506	6371
			3	3627	6371
	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	3677	6371
			5	3575	6371
			6	3566	6371

第4-4表(1) 基礎地盤の支持性能照査結果(防潮壁横断方向)

断面	基準地震動	位相	検討ケース	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	極限支持力度 (kN/m <sup>2</sup> )
		H+, V+		3527	6371
		H+, V-		3748	6371
	S <sub>s</sub> -D1	H-, V+		3430	6371
縦方一② 一一		H-, V-		3736	6371
	S <sub>s</sub> -11			3090	6371
	S <sub>s</sub> -12			3769	6371
	S <sub>s</sub> -13		Û	3744	6371
	S <sub>s</sub> -14			3483	6371
	S <sub>s</sub> -21			2977	6371
断面	S <sub>s</sub> -22			3135	6371
		H+, V+		3445	6371
	$5_{s} - 31$	H-, V+		3423	6371
			2	3666	6371
			3	3783	6371
	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	3799	6371
			5	3821	6371
			6	3818	6371

第4-4表(2) 基礎地盤の支持性能照査結果(防潮壁縦断方向(防潮壁部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

- ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース
   ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース
- ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース
- ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース
- ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

断面	基準地震動	位相	検討ケース	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	極限支持力度 (kN/m <sup>2</sup> )
		H+, $V+$		2984	6371
		H+, V-		3217	6371
	5 <sub>s</sub> -D1	H-, V+		2959	6371
		H-, V-		3221	6371
	S <sub>s</sub> -11			2568	6371
	S <sub>s</sub> -12			3231	6371
縦断 方向 ③一③	S <sub>s</sub> -13		Û	3166	6371
	S <sub>s</sub> -14			2968	6371
	S <sub>s</sub> -21			2510	6371
町面	S <sub>s</sub> -22			2538	6371
		H+, V+		3040	6371
	$5_{s} - 31$	H-, V+		3015	6371
			2	3192	6371
			3	3322	6371
	S <sub>s</sub> – D 1	H+, V-	4	3348	6371
			5	3328	6371
			6	3361	6371

第4-4表(3) 基礎地盤の支持性能照査結果(防潮壁縦断方向(放水路ゲート部))

注記 ①:原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

- ②:地盤物性のはらつきを考慮(+1 σ)した解析ケース
   ③:地盤物性のはらつきを考慮(-1 σ)した解析ケース
- ④:敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した 解析ケース
- ⑤:原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース
- ⑥:地盤物性のばらつきを考慮(+1g)して非液状化の条件を仮定した解析ケース

4.3 構造物の変形性に対する評価結果

地震時の止水ジョイント部の相対変位量に対する照査結果を第 4-5 表に示す。地震時 の止水ジョイント部の相対変位量に対する照査を行った結果の相対変位量が許容限界以下 であることを確認した。

地震時相対変位量	δx (m)	δy (m)	$\delta$ z (m)	3 成分合成 (m)
鉄筋コンクリート防潮壁 (放水路エリア)	0.368	0.570	0.068	_
鋼管杭鉄筋コンクリート防潮壁	0.406	0.412	0.050	Ι
合計値	0.774	0.982	0.118	1.256

第4-5表 地震時相対変位量

注記 : x 方向を防潮壁横断方向, y 方向を防潮壁縦断方向, z 方向を防潮壁鉛直方向とする。

V-2-3-1 原子炉本体の耐震計算結果

目次

1.	概要 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1
2.	耐震評価条件整理 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1

1. 概要

本資料は,原子炉本体の設備の耐震計算の手法及び条件の整理について説明するものである。

2. 耐震評価条件整理

原子炉本体の設備に対して,設計基準対象施設の耐震クラス,重大事故等対処施設の 設備分類を整理した。既設の設計基準対象施設については,耐震評価における手法及び 条件について,既に認可を受けた実績と差異の有無を整理した。また,重大事故等対処 施設のうち,設計基準対象施設であるものについては,重大事故等対処施設の評価条件 と設計基準対象施設の評価条件の差異の有無を整理した。結果を表 2-1 に示す。

原子炉本体の設備の耐震計算は表 2-1 に示す計算書に記載することとする。

なお、既設の設備における弾性設計用地震動S<sub>d</sub>又は静的地震力による耐震計算については、基準地震動S<sub>s</sub>による評価結果が弾性設計用地震動S<sub>d</sub>又は静的地震力の許容限 界を満足する場合、省略することとする。弾性設計用地震動S<sub>d</sub>による疲労評価については、弾性設計用地震動S<sub>d</sub>による繰返し回数が、基準地震動S<sub>s</sub>で設定している繰返し 回数以内であることを確認しているため、省略する。

表 2-1 耐震評価条件整理一覧表 (1/3)

評価対象設備		設計基準対象施設			重大事故等対処設備			
		耐震設計 上の重要 度分類	新規制基準 施行前に認 可された実 績との差異	耐震計算の 記載箇所	設備分類	設計基準対 象施設との 評価条件の 差異	耐震計算の 記載箇所	
原子炉本体	炉心	燃料集合体	S	無	V -2-3-3-1	_	_	_
	炉心支持構造物	炉心シュラウド	S	有	V-2-3-3-2-2	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	_
		シュラウドサポート	S	有	V -2-3-3-2-3	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	_
		上部格子板	S	有	V-2-3-3-2-4	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	_
		炉心支持板	S	有	V-2-3-3-2-5	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	Ι
		燃料支持金具	S	有	V-2-3-3-2-6	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	_
		制御棒案内管	S	有	V -2-3-3-2-7	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	_

 $\sim$ 

表 2-1 耐震評価条件整理一覧表 (2/3)

		設計基準対象施設			重大事故等対処設備			
評価対象設備			耐 震 設 計 上 の 重 要 度 分 類	<ul> <li>新規制基準</li> <li>施行前に認</li> <li>可された実</li> <li>績との差異</li> </ul>	耐震計算の 記載箇所	設備分類	設計基準対 象施設との 評価条件の 差異	耐震計算の 記載箇所
	原子炉圧力容器		S	有	V-2-3-4-1-2, V-2-3-4-1-3	<ul> <li>(原子炉冷却系統施設,</li> <li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li> </ul>	_	_
原子炉本体	付属構造物	原子炉圧力容器 スタビライザ	S	兼	V-2-3-4-2-1	_	_	_
		原子炉格納容器 スタビライザ	S	兼	V-2-3-4-2-2	_	_	_
		制御棒駆動機構 ハウジング支持金具	S	無	V-2-3-4-2-3	_	_	_
		差圧検出・ほう酸水 注入管(ティーより N10 ノズルまでの外 管)	S	無	V-2-3-4-2-4	<ul><li>(原子炉冷却系統施設,</li><li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li></ul>	_	_
	内部構造物	蒸気乾燥器	S	有	V-2-3-4-3-2	_	_	_
		気水分離器及び スタンドパイプ	S	有	V-2-3-4-3-3	_	_	_
		シュラウドヘッド	S	有	V -2-3-4-3-4	_	_	_
		ジェットポンプ	S	有	V-2-3-4-3-5	(原子炉冷却系統施設に 記載)	_	_

ω

表 2-1 耐震評価条件整理一覧表 (3/3)

		設計基準対象施設			重大事故等対処設備			
		耐電設計	新規制基準		設備分類	設計基準対		
評価対象設備			<ul><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>一点</li><li>し</li></ul>	施行前に認		耐震計算の	象施設との	耐震計算の
		可された実		記載箇所		評価条件の	記載箇所	
		績との差異				差異		
原子炉圧力容器	内部構造物原子炉圧力容器	給水スパージャ	S	無	V-2-3-4-3-6	_	_	_
		高圧及び低圧炉心 スプレイスパージャ	S	有	V -2-3-4-3-7	(原子炉冷却系統施設及び 原子炉格納施設に記載)	_	_
		残留熱除去系配管 (原子炉圧力容器内 部)	S	有	V -2-3-4-3-8	(原子炉冷却系統施設及び 原子炉格納施設に記載)	_	_
		高圧及び低圧炉心 スプレイ配管(原子 炉圧力容器内部)	S	有	V -2-3-4-3-9	(原子炉冷却系統施設及び 原子炉格納施設に記載)	_	_
		差圧検出・ほう酸水 注入管(原子炉圧力 容器内部)	S	無	V-2-3-4-3-10	<ul> <li>(原子炉冷却系統施設,</li> <li>計測制御系統施設及び原子炉格納施設に記載)</li> </ul>	_	_
		中性子計測案内管	S	無	V-2-3-4-3-11	_	_	_

# V-2-3-2 炉心,原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに 原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算 書

目 次

1. 概要	1
2. 基本方針 ·····	2
2.1 構造及びモデル化 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
2.2 解析方針 ·····	5
2.3 適用規格・基準等 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
3. 解析方法	7
3.1 入力地震動 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	7
3.2 地震応答解析モデル ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
3.2.1 水平方向 ······	9
3.2.2 鉛直方向 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	9
3.3 解析方法	13
3.3.1 動的解析	13
3.3.2 静的解析 ·····	13
4. 解析結果	29
4.1 固有值解析 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	29
4.2 地震応答解析及び静的解析 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	29
5. 設計用地震力	778
5.1 弾性設計用地震動 S <sub>d</sub> ······	778
5.2 基準地震動 S <sub>s</sub> ······	778

1. 概要

本計算書は、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に基づく炉心、原子炉圧力容器及 び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎(以下「大型機器系」と総称す る。)の地震応答解析について説明するものである。

地震応答解析により算出した各種応答値及び静的地震力は,添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に示す建物・構築物及び機器・配管系の設計用地震力として用いる。

- 2. 基本方針
- 2.1 構造及びモデル化

原子炉建屋内の原子炉格納容器,原子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器等の大型 機器系は,建物質量に対しその質量が比較的大きく,また,支持構造上からも建屋との連成が 無視できないため,原子炉建屋と連成で解析する。

原子炉格納容器は、円錐形の鋼製のドライウェル及び円筒環形の鋼製のサプレッション・チェンバから成り、水平地震力は EL. m 及び EL. m でシアラグを介して原子炉建屋に 伝達され、下端は EL. m で原子炉建屋基礎版に支持される。

原子炉遮蔽は,原子炉圧力容器を取り囲む円筒形の内部にモルタルを充てんした二重円筒鋼板の壁であり,原子炉格納容器スタビライザを介して原子炉格納容器に水平方向地震力を伝達 し,更に原子炉圧力容器スタビライザを介して原子炉圧力容器に水平方向地震力を伝達する。

原子炉圧力容器は,鋼製の円筒形容器であり,EL. m で原子炉圧力容器スタビライザに より水平方向に支持され,その下部は支持スカートを介して EL. m で原子炉本体の基礎 により支持されている。

原子炉本体の基礎は、円筒形の鉄筋コンクリート製構造物で、原子炉圧力容器基礎ボルトに より支持スカートを介して、原子炉圧力容器を支持するとともに原子炉遮蔽を支持しており、 原子炉本体の基礎の下端は原子炉建屋基礎版に支持される。

原子炉圧力容器内には,気水分離器及びスタンドパイプ,炉心シュラウド,燃料集合体,制 御棒,制御棒案内管,制御棒駆動機構ハウジング,ジェットポンプ等が収納される。

炉心シュラウドは薄肉円筒形で,下端において水平方向及び鉛直方向をシュラウドサポート により原子炉圧力容器に支持されている。炉心シュラウド上部には,半球形のシュラウドヘッ ドがあり(以下,炉心シュラウド,シュラウドヘッドを「シュラウド」と総称する。),その上 に225本のスタンドパイプが立ち,その上の気水分離器を支持している。シュラウド内部には 764 体の燃料集合体が収納され,下端を炉心支持板,上端を上部格子板で支持されることによ り正確に位置が定められている。燃料集合体に加わる荷重は,水平方向は上部格子板及び炉心 支持板を支持するシュラウド,鉛直方向は制御棒案内管及び制御棒案内管を支持する制御棒駆 動機構ハウジングを介し,原子炉圧力容器に伝達される。

制御棒駆動機構は,原子炉圧力容器下鏡を貫通し取り付けられる185本より成る制御棒駆動 機構ハウジング内に納められ,その上端に取り付けられる制御棒を炉心に挿入する機能を有し ている。

また、シュラウドと原子炉圧力容器の間には、ジェットポンプがシュラウドサポートに 20 組据付けられているが、質量が小さく、炉内の構造物の振動に与える影響は小さいため質量の みを考慮する。

同様に中性子計測案内管,中性子計測ハウジングについても炉内の構造物の振動に与える影響は小さいため質量のみを考慮する。

これらの構造概要を図 2-1 及び図 2-2 に示す。



図 2-1 原子炉格納容器,原子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器等の概要図



図 2-2 原子炉圧力容器内部の概要図

2.2 解析方針

大型機器系の地震応答解析は、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に基づいて行う。

地震応答解析は、「3.2 地震応答解析モデル」において設定した地震応答解析モデル及び「3.1 入力地震動」において設定した入力地震動を用いて直接積分法による解析を実施し、各種応答 値を算出する。 2.3 適用規格·基準等

大型機器系の地震応答解析において適用する規格、基準等を以下に示す。

- ・原子力発電所耐震設計技術指針JEAG4601-1987(日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力度編JEAG4601・補-1984 (日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針JEAG4601-1991 追補版(日本電気協会)
   (以下「JEAG4601-1991 追補版」という。)

### 3. 解析方法

3.1 入力地震動

地震応答解析モデルへの入力地震動は、添付書類「V-2-1-2 基準地震動S。及び弾性設計用 地震動S<sub>d</sub>の策定概要」に示す解放基盤表面で定義された基準地震動S。及び弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>を用いて、添付書類「V-2-2-1 原子炉建屋の地震応答計算書」で建屋基礎底面レベルでの 地盤の応答として評価されたものを使用する。基準地震動S。及び弾性設計用地震動S<sub>d</sub>の最大 加速度を表 3-1 及び表 3-2 に示す。

		最大加速度(cm/s²)			
	基準地震動S。	N S 方向	EW 方向	UD 方向	
S <sub>s</sub> -D1	応答スペクトル手法による基準地震動	870		560	
S <sub>s</sub> -11	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層 による地震 (短周期レベルの不確かさ,破壊開始点1)	717	619	579	
S <sub>s</sub> -12	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層 による地震 (短周期レベルの不確かさ,破壊開始点2)	871	626	602	
S <sub>s</sub> -13	<ul><li>F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層</li><li>による地震</li><li>(短周期レベルの不確かさ,破壊開始点3)</li></ul>	903	617	599	
S <sub>s</sub> -14	<ul><li>F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層</li><li>による地震</li><li>(断層傾斜角の不確かさ,破壊開始点2)</li></ul>	586	482	451	
S <sub>s</sub> - 2 1	2011 年東北地方太平洋沖型地震 (短周期レベルの不確かさ)	901	887	620	
S <sub>s</sub> -22	2011 年東北地方太平洋沖型地震 (SMGA位置と短周期レベルの不確かさの 重畳)	1009	874	736	
S <sub>s</sub> -31	2004 年北海道留萌支庁南部地震の検討結果に 保守性を考慮した地震動	6	10	280	

表 3-1 基準地震動 S。の最大加速度

表 3-2 弾性設計用地震動 S d の最大加速度

形はつけています。	最大加速度(cm/s <sup>2</sup> )				
弾性設計用地震動 S <sub>d</sub>	NS方向	EW方向	UD方向		
S <sub>d</sub> -D1	43	435			
S <sub>d</sub> -11	359	309	290		
S <sub>d</sub> -12	435	313	301		
S <sub>d</sub> -13	452	309	300		
$S_{d} - 14$	293	241	226		
S <sub>d</sub> -21	451	443	310		
S <sub>d</sub> -22	505	437	368		
S <sub>d</sub> -31	305		140		

3.2 地震応答解析モデル

地震応答解析モデルは、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に記載の解析モデルの設定方針に基づき、水平方向及び鉛直方向についてそれぞれ設定する。

3.2.1 水平方向

水平方向地震応答解析モデルは図 3-1 に示すように,原子炉建屋,原子炉格納容器,原 子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器,シュラウド,燃料集合体,制御棒案内管 及び制御棒駆動機構ハウジング等の各質点間を等価な曲げ,せん断剛性を有する無質量の はり又は無質量のばねにより結合する。

原子炉格納容器は19 質点,原子炉遮蔽は5 質点,原子炉本体の基礎は8 質点,原子炉圧 力容器は25 質点でモデル化する。原子炉格納容器はシアラグと等価なばねで原子炉建屋と 結合され,下端は原子炉建屋基礎版と剛に結合される。原子炉圧力容器は原子炉圧力容器 スタビライザと等価なばねで原子炉遮蔽上端と結合され,更に原子炉格納容器スタビライ ザと等価なばねにより原子炉格納容器を介し,原子炉建屋に結合される。原子炉圧力容器 スカートの下端は,原子炉本体の基礎上端に剛に結合されており,原子炉本体の基礎は, その下端において原子炉建屋基礎版と剛に結合される。

気水分離器及びスタンドパイプは各々2 質点,シュラウドは 12 質点,燃料集合体は7 質 点,制御棒案内管は6 質点,制御棒駆動機構ハウジングは内側7 質点,外側5 質点でモデ ル化する。これらを EL. 23.378m でシュラウドサポートと等価な回転ばねを介して,原子 炉圧力容器と結合する。

なお,ジェットポンプ,中性子計測案内管,中性子計測ハウジングについては,質量が 小さく炉内の構造物の振動に与える影響は小さいため質量のみを考慮する。また,原子炉 圧力容器内の燃料集合体,シュラウド等のモデル化においては,炉水による付加質量効果 を模擬するため仮想質量を考慮する。

#### 3.2.2 鉛直方向

鉛直方向地震応答解析モデルは図 3-2 に示すように,原子炉建屋,原子炉格納容器,原 子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器,シュラウド,燃料集合体,制御棒案内管 及び制御棒駆動機構ハウジング等の各質点間を等価な軸剛性を有する無質量のばねによ り結合する。また,屋根トラスは,各質点間を等価な曲げ,せん断剛性を有する無質量の はりで結合し,支持端部の回転拘束と等価な回転ばねで結合する。

原子炉格納容器は 20 質点,原子炉遮蔽は 5 質点,原子炉本体の基礎は 8 質点,原子炉 圧力容器は 27 質点でモデル化する。原子炉格納容器の下端は,原子炉建屋と剛に結合さ れる。原子炉圧力容器スカートの下端は,原子炉本体の基礎の上端に剛に結合されており, 原子炉本体の基礎の下端は,原子炉建屋と剛に結合される。

気水分離器及びスタンドパイプは各々2 質点,シュラウドは 14 質点,燃料集合体は7 質 点,制御棒案内管は5 質点,制御棒駆動機構ハウジングは内側6 質点,外側5 質点でモデ ル化する。 ジェットポンプ,中性子計測案内管,中性子計測ハウジングについては,水平方向と同様に質量のみを考慮する。

炉内構造物の質点は原則として,水平方向と同一とし,部材の端点及び剛性の変化する 点,応力評価点等に設けるが,全体の振動特性が把握できるよう,質点間隔については, 工学的判断を加えて定めるものとする。ただし,シュラウドについては,シュラウドサポ ートレグ上下端に質点を設け,原子炉圧力容器下鏡に結合する。

また,水平方向解析モデルで考慮している水平ばね(原子炉格納容器スタビライザ等) については,鉛直方向に対しては拘束効果がない構造となっているか,拘束効果があって も本体部材の鉛直剛性に対して無視できる程度に小さい値であるため,鉛直方向モデルで は考慮しない。

なお,鉛直方向解析モデルでは,炉水による付加質量効果は小さいため仮想質量は考慮 しない。

図 3-1 大型機器系地震応答解析モデル(水平方向)

図 3-2 大型機器系地震応答解析モデル(鉛直方向)
3.3 解析方法

図 3-1 に示した水平方向地震応答解析モデルの各質点質量,断面二次モーメント,有効せん 断断面積等を表 3-3~表 3-8 に,大型機器系のばね定数を表 3-9 に示す。図 3-2 に示した鉛直 方向地震応答解析モデルの各質点質量,部材長,ばね定数等を表 3-10~表 3-15 に,原子炉建 屋屋根トラスの回転ばね定数を表 3-16 に示す。また,解析に用いる各構造物の物性値を表 3-17 及び表 3-18 に示す。なお,原子炉建屋の地盤ばね定数及びスケルトンカーブについては,添付 書類「V-2-2-1 原子炉建屋の地震応答計算書」を使用する。

これらのデータをもとに、電子計算機により、剛性マトリックス、質量マトリックスを作り、 固有振動数、固有モードマトリックス等を求める。次に、入力地震動に対する各質点の加速度、 変位、せん断力(軸力)等を時刻歴応答解析法により時間の関数として求め、地震継続時間中 のこれらの最大値を求める。

以上の計算は、解析コード「DYNA2E」を使用し、時刻歴応答解析を実施する。

なお,解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については,添付書類「V-5-2 計算機プロ グラム(解析コード)の概要 ・DYNA2E」に示す。

3.3.1 動的解析

大型機器系の地震応答計算書の動的解析は,添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方 針」に記載の解析方法に基づき,時刻歴応答解析により実施する。

## 3.3.2 静的解析

(1) 水平地震力

水平地震力は添付書類「V-2-2-1 原子炉建屋の地震応答計算書」に記載の方法に基づき, 算出する。水平地震力算定用の基準面は地表面(EL.8.0m)とし,基準面より上の部分(地 上部分)の地震力は,地震層せん断力係数を用いて,次式により算出する。なお,原子炉 格納容器,原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎等の構築物について評価する際には,式中の 1.2 は 1.0 とする。

$$Q_i = 1.2 \cdot n \cdot C_i \cdot W_i$$
  

$$C_i = Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_o$$

ここで,

- Q<sub>i</sub> : 第 i 層に生じる水平地震力
- n : 施設の重要度分類に応じた係数(3.0)
- C<sub>i</sub>:第i層の地震層せん断力係数
- W<sub>i</sub> : 第 i 層が支える重量
- Z : 地震地域係数 (1.0)
- R<sub>t</sub> :振動特性係数 (0.8)
- A; : 第 i 層の地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数
- C。:標準層せん断力係数(0.2)

R1

基準面より下の部分(地下部分)の地震力は、当該部分の重量に、次式によって算定する地下震度を乗じて定める。なお、原子炉格納容器、原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎等の構築物について評価する際には、式中の1.2は1.0とする。

 $K = 1.2 \cdot 0.1 \cdot n \cdot (1-H/40) \cdot \alpha$ 

ここで,

- K : 地下部分の水平震度
- n : 施設の重要度分類に応じた係数(3.0)
- H:地下の各部分の基準面からの深さ(m)
- α : 建物・構築物側方の地盤の影響を考慮した水平地下震度の 補正係数(1.0)
- (2) 鉛直地震力

鉛直地震力は,鉛直震度 0.3 を基準とし,建物・構築物の振動特性及び地盤の種類等を 考慮して,次式によって算定する鉛直震度を用いて定める。なお,原子炉格納容器,原子 炉遮蔽及び原子炉本体の基礎等の構築物について評価する際には,式中の 1.2 は 1.0 とす る。ここで,鉛直方向の静的地震力は,一律に同じ値を適用する。

$$C_v = 1.2 \cdot 0.3 \cdot R_v$$

ここで,

C<sub>v</sub> : 鉛直震度

R<sub>v</sub> : 鉛直方向振動特性係数(0.8)

質点 番号	点 標高 質量 号 EL.(m) (t)		有効せん断断面積 (m <sup>2</sup> )		断面二次 モーメント (×10 <sup>3</sup> m <sup>4</sup> )		回転慣性 (×10 <sup>5</sup> kN・m <sup>2</sup> )	
			NS方向	EW方向	NS方向	EW方向	NS方向	EW方向
1	63.65	1618	07 0		90.4	10.4	35. 7	31.5
2	57.00	1648	21.3	25.5	20.4	18.4	51.2	44.7
3	46.50	6865	27.3	25.5	20.4	18.4	120.3	104. 7
4	38 80	9905	212	154	64.4	34. 7	161 6	99.8
5	24.70	6222	133	141	45.0	37.3	112 0	69.7
	34.70	0333	143	156	45.4	38.7	113.0	08.7
6	29.00	12478	218	237	77 6	72 9	348.8	250.5
7	20.30	16501	210	201		12.5	488.7	543.9
8	14.00	20456	242	224	86.3	77.6	720.8	779.6
-	0.00	00010	394	345	178.5	147.4	000 0	000 0
9	8.20	20319	464	454	218.4	208.5	893.0	886.8
10	2.00	22506	464	454	910 0	208.0	832.4	830.7
11	-4.00	44795	404	404	210.0	200.9	1724.6	1712.1
12	-9.00	28051	4675	4675	1828.1	1814.8	1081.4	1073.5

表 3-3 原子炉建屋のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )	断面二次 モーメント (m <sup>4</sup> )	回転慣性 (kN・m <sup>2</sup> )
14					
15	I				]
16	I				
17	Ι				]
18	I				
19					
20					
21					
22					
23					_
24					
25					
26	l				
27	l				
28	l				
29					
30	l				
31	ļ				
32	ļ				
33		1			

表 3-4 原子炉格納容器のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )	断面二次 モーメント (m <sup>4</sup> )	回転慣性 (kN·m <sup>2</sup> )
34					
35	T				Ī
36	T				Ī
37	I				I
38	I				Ī
39	Ι				I
40	Ι				
41	Ι				I
42	Ι				I
43	Ι				
44					
45	l				Ι
46	l				Ι
47					]

表 3-5 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )	断面二次 モーメント (m <sup>4</sup> )
48				
49				
50				-
51				-
52	Ι			-
53	Ι			-
54	Ι			-
55				-
56				ł
57				ł
58				ł
59				ł
60				-
61				
62				
63	ļ			
64				
65				
66				
67	ļ			
68	ļ			
69	ļ			
70	ļ			
71	ļ			
72	ļ			
73	ļ			
74				

表 3-6 原子炉圧力容器のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )	断面二次 モーメント (m <sup>4</sup> )
75				
76				ł
77				-
78				-
79				ł
80				ł
81				ł
82				ł
83				ł
84				ł
85				ł
86				ł
87				ł
88				ł
89				ł
90				

表 3-7 気水分離器,スタンドパイプ及びシュラウドのモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m <sup>2</sup> )	断面二次 モーメント (m <sup>4</sup> )
91				
92				ł
93				ł
94				ł
95				
96				
97				ł
98				ł
99				ł
100				ł
101				ŀ
102				
103				
104				
105				ŀ
106				l l l l l l l l l l l l l l l l l l l
107				l l l l l l l l l l l l l l l l l l l
108				
109				
110	ļ			ŀ
111	ļ			ł
112	ļ			ł
113	1			ł
114				ł
115				

表 3-8 制御棒駆動機構ハウジング,燃料集合体及び制御棒案内管のモデル諸元(水平方向)

No.	名称	ばね定数	減衰定数(%)
K <sub>1</sub>	シュラウドサポート		
K <sub>2</sub>	制御棒駆動機構ハウジング ラテラルレストレント		
K <sub>3</sub>	制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム		
$K_4$	原子炉圧力容器スタビライザ	Ι	Ι
K <sub>5</sub> X	シーンベロー		Ι
$K_5R$			
K <sub>6</sub>	原子炉格納容器スタビライザ		Ŧ
K <sub>7</sub>	ダイヤフラム・フロア	T	1
K <sub>9</sub>	上部シアラグ	Ι	I
K <sub>10</sub>	下部シアラグ		

表 3-9 大型機器系のばね定数(水平方向)

外壁・シェル壁部						
質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	軸断面積 (m <sup>2</sup> )			
98	63.65	819	<b>F0 4</b>			
99	57.00	1648	52.4			
100	46.50	6865	58.8			
101	38.80	9905	331			
102	34.70	6333	243			
103	29.00	12478	297			
104	20.30	16501	451			
105	14.00	20456	461			
106	8.20	20319	727			
107	2.00	22506	900			
108	-4,00	47344	900			
109	-9.00	28051	4675			

表 3-10 原子炉建屋のモデル諸元(鉛直方向) 1/2

表 3-11 原子炉建屋のモデル諸元(鉛直方向) 2/2

	屋根トラス部						
質点 番号	標高 EL.(m)	スパン 方向 (m)	質量 (t)	せん断断面積 (×10 <sup>-2</sup> m <sup>2</sup> )	断面二次 モーメント (m <sup>4</sup> )		
114	63.65	20.55	228	E GO	1 76		
113	63.65	15.41	228	0.00	1.70		
112	63 65	10 27	228	5.68	1.76		
112	00.00	10.21		8.50	1.76		
111	63.65	5.13	114	11 40	1 76		
98	63.65	0.00	—	11.49	1.70		

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 <sup>6</sup> kN/m)
79				]
80	Ι			ł
81	Ι			+
82	Ĺ			ł
83	l –			ł
84	l –			ł
85	1			ł
86	L I			ł
87	1			ł
88	L			ł
89	1			ł
90	1			ł
91	1			ł
92	Ļ			ł
93	1			ł
94	1			ł
95	L			ł
96	1			ł
97	L			ł
108			1	

表 3-11 原子炉格納容器のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 <sup>6</sup> kN/m)
66				
67	I			+
68	I			+
69	I			+
70				ł
71				ł
72				ł
73				ł
74				ł
75				ł
76				+
77				ł
78	I			+
108				

表 3-12 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 <sup>6</sup> kN/m)
42				
43				ŀ
44				ŀ
45				-
46				
47				
48				
49	_			
50	-			-
51	-			-
52	-			-
53	_			-
54	-			-
55	-			-
56	-			-
57	-			-
58	-			
59				
60	ļ			
61	ļ			-
62	ļ			-
63	ļ			ŀ
64	l			
63	ļ			
65	ļ			ŀ
301	ļ			ŀ
19	ļ			ŀ
14				

表 3-13 原子炉圧力容器のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 <sup>6</sup> kN/m)
24				
25	T			H
26	T			H
27	T			H
28	T			ł
29	T			ł
30	T			ł
31	T			ł
32	T			ł
33	Ι			H
34	I			H
35	I			H
36	Ι			╂
37	Ι			H
38	I			H
39	I			H
40	T			ł
41				

表 3-14 気水分離器,スタンドパイプ及びシュラウドのモデル諸元(鉛直方向)

表 3-15 制御棒駆動機構ハウジング,燃料集合体及び制御棒案内管のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 <sup>6</sup> kN/m)
19				
20				H
21				H
22				H
23				
1				
2				H
3				H
4				H
5				H
6				H
7				H
8				H
9	_			H
10				H
11				H
12				H
13	ļ			H
14	ļ			H
15	l			H
16	1			H
17	Ţ			H
18				

表 3-16 原子炉建屋屋根トラス部のばね定数

No.	名称	ばね定数
$K_{R \theta}$	トラス端部回転拘束ばね	5.62 $ imes$ 10 <sup>6</sup> kN·m/rad

表 3-17 解析に用いる建屋の物性値

名称	縦弾性係数E (MPa)	ポアソン比ν	減衰定数(%)
原子炉建屋(外壁・シェル壁部)	$2.21 \times 10^4$	0.20	5.0
原子炉建屋(屋根トラス部)	$2.05 \times 10^5$	0.30	2.0

表 3-18 解析に用いる大型機器系の物性値

名称	縦弾性係数E (MPa)	ポアソン比ν	減衰定数(%)
燃料集合体		+	
制御棒案内管, シュラウド	$\blacksquare$		
気水分離器	Т		
制御棒駆動機構ハウジング	Т		
原子炉圧力容器	$\mathbb{T}$		
スカート	Т		
原子炉本体の基礎	T		
原子炉遮蔽	$\mathbb{T}$		
原子炉格納容器			

- 4. 解析結果
  - 4.1 固有值解析

計算の結果得られた固有値の中で,固有周期 0.050s までの次数についてまとめた結果を表 4-1~表 4-48 (弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>:表 4-1~表 4-24,基準地震動 S<sub>s</sub>:表 4-25~表 4-48) に各地震動の固有値を示す。また,図 4-1~図 4-512 (弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>:図 4-1~図 4-256, 基準地震動 S<sub>s</sub>:図 4-257~図 4-512) に各地震動の振動モード図を示す。図中の刺激係数は, 各次の固有ベクトルに対し最大振幅が 1.0 となるように基準化した値を示す。

- 4.2 地震応答解析及び静的解析
  - (1) 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>及び静的解析

弾性設計用地震動S<sub>d</sub>での水平方向の応答計算及び静的解析より得られた各点の最大応答 加速度,最大応答変位,最大応答せん断力及び最大応答モーメントを図4-513~図4-584 に, 鉛直方向の応答計算より得られた各点の最大応答加速度,最大応答変位及び最大応答軸力を 図4-585~図4-605 に示す。なお,燃料集合体は最大応答相対変位について図4-538 及び図 4-574 に示す。また,鉛直方向の静的解析は実施せず,一律に算定することから,表4-49 に 鉛直方向の静的震度を示す。さらに,弾性設計用地震動S<sub>d</sub>での水平方向の応答計算及び静的 解析より得られた制御棒駆動機構ハウジングレストレントビーム,原子炉圧力容器スタビラ イザ,原子炉格納容器スタビライザ,ダイヤフラム・フロア,上部シアラグ及び下部シアラ グに加わる力(ばね反力)を表4-50 に示す。

(2) 基準地震動 S<sub>s</sub>

基準地震動S。での水平方向の応答計算より得られた各点の最大応答加速度,最大応答変位, 最大応答せん断力及び最大応答モーメントを図 4-606~図 4-677 に,鉛直方向の応答計算より 得られた各点の最大応答加速度,最大応答変位及び最大応答軸力を図 4-678~図 4-698 に示す。 なお,燃料集合体は最大応答相対変位について図 4-631 及び図 4-667 に示す。また,制御棒 駆動機構ハウジングレストレントビーム,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器ス タビライザ,ダイヤフラム・フロア,上部シアラグ及び下部シアラグに加わる力(ばね反力) を表 4-51 に示す。

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.395	1.934	原子炉建屋
2	0.196	-2.716	燃料集合体
3	0.195	1.860	原子炉建屋
4	0.136	-0.744	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.720	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.173	原子炉建屋
7	0.086	0.856	原子炉建屋
8	0.084	-0.986	制御棒案内管
9	0.077	0.416	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.140	原子炉建屋
11	0.059	-0.045	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.085	原子炉格納容器
13	0.052	0.027	原子炉建屋

表 4-1 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-D1, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.397	1.962	原子炉建屋
2	0.195	-4.591	燃料集合体
3	0.195	3. 772	原子炉建屋
4	0.134	-0.779	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.877	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.205	原子炉建屋
7	0.086	0.676	原子炉建屋
8	0.084	-0.752	制御棒案内管
9	0.076	0.387	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.136	原子炉建屋
11	0.059	-0.046	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0. 092	原子炉格納容器
13	0.050	0.018	原子炉建屋

表 4-2 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-D1, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.418	原子炉建屋
2	0.267	-1.501	原子炉建屋
3	0.093	0.133	原子炉建屋
4	0.070	0.063	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 410	原子炉建屋
6	0.056	0. 391	原子炉建屋

表 4-3 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-D1,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.386	1.946	原子炉建屋
2	0.196	-0.826	燃料集合体
3	0.190	-1.249	原子炉建屋
4	0.136	-0.821	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.779	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.195	原子炉建屋
7	0.086	0.902	原子炉建屋
8	0.084	-1.042	制御棒案内管
9	0.077	0.447	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.150	原子炉建屋
11	0.059	-0.048	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0. 092	原子炉格納容器
13	0.051	0.029	原子炉建屋

表 4-4 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-11, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.388	1.975	原子炉建屋
2	0.195	-0.667	燃料集合体
3	0.190	-1.319	原子炉建屋
4	0.134	-0.860	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.941	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.232	原子炉建屋
7	0.086	0.739	原子炉建屋
8	0.084	-0.824	制御棒案内管
9	0.076	0.417	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.146	原子炉建屋
11	0.059	-0.049	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.099	原子炉格納容器
13	0.050	0.019	原子炉建屋

表 4-5 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-11, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.331	原子炉建屋
2	0.261	-1.419	原子炉建屋
3	0.093	0.140	原子炉建屋
4	0.070	0.066	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 438	原子炉建屋
6	0.056	0. 417	原子炉建屋

表 4-6 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-11,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.389	1.942	原子炉建屋
2	0.196	-0.831	燃料集合体
3	0.192	-1.236	原子炉建屋
4	0.136	-0.799	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.761	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.186	原子炉建屋
7	0.086	0.893	原子炉建屋
8	0.084	-1.030	制御棒案内管
9	0.077	0.438	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.147	原子炉建屋
11	0.059	-0.047	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.090	原子炉格納容器
13	0.051	0.028	原子炉建屋

表 4-7 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-12,NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.391	1.970	原子炉建屋
2	0.195	-0.626	燃料集合体
3	0.192	-1.304	原子炉建屋
4	0.134	-0.837	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.923	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.220	原子炉建屋
7	0.086	0.721	原子炉建屋
8	0.084	-0.802	制御棒案内管
9	0.076	0.409	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.143	原子炉建屋
11	0.059	-0.048	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.097	原子炉格納容器
13	0.050	0.019	原子炉建屋

表 4-8 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-12, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.373	原子炉建屋
2	0.264	-1.458	原子炉建屋
3	0.093	0.137	原子炉建屋
4	0.070	0.065	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 424	原子炉建屋
6	0.056	0. 404	原子炉建屋

表 4-9 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-12,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.389	1.942	原子炉建屋
2	0.196	-0.845	燃料集合体
3	0.192	-1.236	原子炉建屋
4	0.136	-0.797	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.760	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.186	原子炉建屋
7	0.086	0.891	原子炉建屋
8	0.084	-1.028	制御棒案内管
9	0.077	0.438	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.147	原子炉建屋
11	0.059	-0.047	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.090	原子炉格納容器
13	0.051	0.028	原子炉建屋

表 4-10 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-13, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.392	1.970	原子炉建屋
2	0.195	-0.639	燃料集合体
3	0.192	-1.304	原子炉建屋
4	0.134	-0.835	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.922	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.220	原子炉建屋
7	0.086	0.720	原子炉建屋
8	0.084	-0.801	制御棒案内管
9	0.076	0.408	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.143	原子炉建屋
11	0.059	-0.048	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.097	原子炉格納容器
13	0.050	0.019	原子炉建屋

表 4-11 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-13, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.373	原子炉建屋
2	0.264	-1.458	原子炉建屋
3	0.093	0.137	原子炉建屋
4	0.070	0.065	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 424	原子炉建屋
6	0.056	0. 404	原子炉建屋

表 4-12 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-13,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.388	1.944	原子炉建屋
2	0.196	-0.756	燃料集合体
3	0.191	-1.243	原子炉建屋
4	0.136	-0.816	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.774	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.190	原子炉建屋
7	0.086	0.904	原子炉建屋
8	0.084	-1.043	制御棒案内管
9	0.077	0.446	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.149	原子炉建屋
11	0.059	-0. 048	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0. 091	原子炉格納容器
13	0.051	0. 029	原子炉建屋

表 4-13 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-14,NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.389	1.973	原子炉建屋
2	0.195	-0.650	燃料集合体
3	0.191	-1.314	原子炉建屋
4	0.134	-0.853	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.935	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.227	原子炉建屋
7	0.086	0.735	原子炉建屋
8	0.084	-0.818	制御棒案内管
9	0.076	0.415	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.145	原子炉建屋
11	0.059	-0.049	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.099	原子炉格納容器
13	0.050	0.019	原子炉建屋

表 4-14 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-14, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.359	原子炉建屋
2	0.263	-1.445	原子炉建屋
3	0.093	0.138	原子炉建屋
4	0.070	0.065	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 428	原子炉建屋
6	0.056	0. 408	原子炉建屋

表 4-15 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-14,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.390	1.941	原子炉建屋
2	0.196	-1.090	燃料集合体
3	0.192	-1.234	原子炉建屋
4	0.136	-0.780	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.749	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.186	原子炉建屋
7	0.086	0.876	原子炉建屋
8	0.084	-1.011	制御棒案内管
9	0.077	0.431	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.145	原子炉建屋
11	0.059	-0.047	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.089	原子炉格納容器
13	0.051	0.028	原子炉建屋

表 4-16 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-21, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.392	1.969	原子炉建屋
2	0.195	-0.916	燃料集合体
3	0.192	-1.301	原子炉建屋
4	0.134	-0.818	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.908	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.220	原子炉建屋
7	0.086	0.707	原子炉建屋
8	0.084	-0.787	制御棒案内管
9	0.076	0.402	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.141	原子炉建屋
11	0.059	-0.047	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.096	原子炉格納容器
13	0.050	0.018	原子炉建屋

表 4-17 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-21, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.359	原子炉建屋
2	0.263	-1.445	原子炉建屋
3	0.093	0.138	原子炉建屋
4	0.070	0.065	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 428	原子炉建屋
6	0.056	0. 408	原子炉建屋

表 4-18 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-21,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.391	1.939	原子炉建屋
2	0.196	-1.258	燃料集合体
3	0.193	-1.228	原子炉建屋
4	0.136	-0.768	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.739	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0. 182	原子炉建屋
7	0.086	0.868	原子炉建屋
8	0.084	-1.002	制御棒案内管
9	0.077	0.426	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.144	原子炉建屋
11	0.059	-0.046	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0. 087	原子炉格納容器
13	0.051	0.027	原子炉建屋

表 4-19 固有値解析結果\*(S<sub>d</sub>-22, NS方向)
次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.394	1.967	原子炉建屋
2	0.195	-1.091	燃料集合体
3	0.193	-1.295	原子炉建屋
4	0.134	-0.805	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.898	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.215	原子炉建屋
7	0.086	0.697	原子炉建屋
8	0.084	-0.776	制御棒案内管
9	0.076	0.397	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.140	原子炉建屋
11	0.059	-0.047	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.094	原子炉格納容器
13	0.050	0.018	原子炉建屋

表 4-20 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-22, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.359	原子炉建屋
2	0.263	-1.445	原子炉建屋
3	0.093	0.138	原子炉建屋
4	0.070	0.065	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 428	原子炉建屋
6	0.056	0. 408	原子炉建屋

表 4-21 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-22,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.398	1.931	原子炉建屋
2	0.196	-2.770	原子炉建屋
3	0.196	1.928	燃料集合体
4	0.136	-0.732	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.708	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.167	原子炉建屋
7	0.086	0.849	原子炉建屋
8	0.084	-0.977	制御棒案内管
9	0.077	0.410	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.138	原子炉建屋
11	0.059	-0.044	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.084	原子炉格納容器
13	0.052	0.026	原子炉建屋

表 4-22 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-31,NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	1.959	原子炉建屋
2	0.196	-1.258	原子炉建屋
3	0.195	0.344	燃料集合体
4	0.134	-0.766	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.866	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	-0.198	原子炉建屋
7	0.086	0.665	原子炉建屋
8	0.084	-0.739	制御棒案内管
9	0.076	0.382	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.135	原子炉建屋
11	0.059	-0.045	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.091	原子炉格納容器
13	0.050	0.017	原子炉建屋

表 4-23 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-31, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.434	原子炉建屋
2	0.268	-1.516	原子炉建屋
3	0.093	0.132	原子炉建屋
4	0.070	0.063	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 405	原子炉建屋
6	0.056	0. 386	原子炉建屋

表 4-24 固有值解析結果\*(S<sub>d</sub>-31,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.411	1.915	原子炉建屋
2	0.203	-1.154	原子炉建屋
3	0.196	-0.175	燃料集合体
4	0.136	-0.638	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.634	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.146	原子炉建屋
7	0.086	0.776	原子炉建屋
8	0.084	-0.892	制御棒案内管
9	0.077	0.369	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.126	原子炉建屋
11	0.059	-0.040	シュラウド及び気水分離器
12	0.057	-0.075	原子炉格納容器
13	0.052	0.024	原子炉建屋

表 4-25 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-D1,NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.413	1.941	原子炉建屋
2	0.203	-1.214	原子炉建屋
3	0.195	-0.251	燃料集合体
4	0.134	-0.671	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.788	シュラウド及び気水分離器
6	0.106	-0.193	原子炉建屋
7	0.087	0.586	原子炉建屋
8	0.084	-0.650	制御棒案内管
9	0.076	0.345	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.123	原子炉建屋
11	0.059	-0. 040	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.082	原子炉格納容器
13	0.050	0.016	原子炉建屋

表 4-26 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-D1, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.561	原子炉建屋
2	0.276	-1.638	原子炉建屋
3	0.093	0.123	原子炉建屋
4	0.070	0.059	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 374	原子炉建屋
6	0.057	0.356	原子炉建屋

表 4-27 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-D1,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.394	1.936	原子炉建屋
2	0.196	-1.422	燃料集合体
3	0.194	-1.222	原子炉建屋
4	0.136	-0.759	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.731	シュラウド及び気水分離器
6	0.102	0.177	原子炉建屋
7	0.086	0.866	原子炉建屋
8	0.084	-0.998	制御棒案内管
9	0.077	0.422	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.142	原子炉建屋
11	0.059	-0.046	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.086	原子炉格納容器
13	0.051	0.027	原子炉建屋

表 4-28 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-11, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.396	1.964	原子炉建屋
2	0.195	-1.213	燃料集合体
3	0.194	-1.288	原子炉建屋
4	0.134	-0.796	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.892	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.209	原子炉建屋
7	0.086	0.689	原子炉建屋
8	0.084	-0.766	制御棒案内管
9	0.076	0.394	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.139	原子炉建屋
11	0.059	-0.046	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.094	原子炉格納容器
13	0.050	0.018	原子炉建屋

表 4-29 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-11, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.418	原子炉建屋
2	0.267	-1.501	原子炉建屋
3	0.093	0.133	原子炉建屋
4	0.070	0.063	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 410	原子炉建屋
6	0.056	0. 391	原子炉建屋

表 4-30 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-11,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	1.930	原子炉建屋
2	0.197	-1.325	原子炉建屋
3	0.196	0. 490	燃料集合体
4	0.136	-0.730	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.706	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.165	原子炉建屋
7	0.086	0.850	原子炉建屋
8	0.084	-0.978	制御棒案内管
9	0.077	0.409	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.138	原子炉建屋
11	0.059	-0.044	シュラウド及び気水分離器
12	0.057	-0.084	原子炉格納容器
13	0.052	0.026	原子炉建屋

表 4-31 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-12, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.401	1.957	原子炉建屋
2	0.197	-1.261	原子炉建屋
3	0.195	-0.160	燃料集合体
4	0.134	-0.763	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.865	シュラウド及び気水分離器
6	0.106	-0.200	原子炉建屋
7	0.086	0.662	原子炉建屋
8	0.084	-0.735	制御棒案内管
9	0.076	0.382	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.134	原子炉建屋
11	0.059	-0.045	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.090	原子炉格納容器
13	0.050	0.017	原子炉建屋

表 4-32 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-12, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.503	原子炉建屋
2	0.273	-1.582	原子炉建屋
3	0.093	0.127	原子炉建屋
4	0.070	0.060	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 387	原子炉建屋
6	0.057	0. 369	原子炉建屋

表 4-33 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-12,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.398	1.931	原子炉建屋
2	0.196	-2.254	原子炉建屋
3	0.196	1.414	燃料集合体
4	0.136	-0.731	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.708	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.167	原子炉建屋
7	0.086	0.850	原子炉建屋
8	0.084	-0.978	制御棒案内管
9	0.077	0.410	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.138	原子炉建屋
11	0.059	-0.044	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.084	原子炉格納容器
13	0.052	0.027	原子炉建屋

表 4-34 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-13, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.400	1.958	原子炉建屋
2	0.196	-1.260	原子炉建屋
3	0.195	0.132	燃料集合体
4	0.134	-0.765	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.866	シュラウド及び気水分離器
6	0.106	-0.199	原子炉建屋
7	0.086	0.664	原子炉建屋
8	0.084	-0.738	制御棒案内管
9	0.076	0.382	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.135	原子炉建屋
11	0.059	-0.045	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.091	原子炉格納容器
13	0.050	0.017	原子炉建屋

表 4-35 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-13, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.485	原子炉建屋
2	0.272	-1.565	原子炉建屋
3	0.093	0.128	原子炉建屋
4	0.070	0.061	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 392	原子炉建屋
6	0.057	0. 373	原子炉建屋

表 4-36 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-13,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.395	1.934	原子炉建屋
2	0.196	-1.772	燃料集合体
3	0.195	-1.215	原子炉建屋
4	0.136	-0.753	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.725	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.172	原子炉建屋
7	0.086	0.866	原子炉建屋
8	0.084	-0.997	制御棒案内管
9	0.077	0.420	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.141	原子炉建屋
11	0.059	-0.045	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.086	原子炉格納容器
13	0.052	0.027	原子炉建屋

表 4-37 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-14, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.397	1.962	原子炉建屋
2	0.195	-2.216	燃料集合体
3	0.195	1.398	原子炉建屋
4	0.134	-0.788	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.884	シュラウド及び気水分離器
6	0.105	0.204	原子炉建屋
7	0.086	0.683	原子炉建屋
8	0.084	-0.759	制御棒案内管
9	0.076	0.391	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.137	原子炉建屋
11	0.059	-0.046	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.093	原子炉格納容器
13	0.050	0.018	原子炉建屋

表 4-38 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-14, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.467	原子炉建屋
2	0.271	-1.548	原子炉建屋
3	0.093	0.129	原子炉建屋
4	0.070	0.062	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 396	原子炉建屋
6	0.057	0. 377	原子炉建屋

表 4-39 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-14,鉛直方向)

-			
次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.401	1.927	原子炉建屋
2	0.198	-1.328	原子炉建屋
3	0.196	0.500	燃料集合体
4	0.136	-0.703	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.688	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.165	原子炉建屋
7	0.086	0.827	原子炉建屋
8	0.084	-0.952	制御棒案内管
9	0.077	0.398	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.135	原子炉建屋
11	0.059	-0.043	シュラウド及び気水分離器
12	0.057	-0.082	原子炉格納容器
13	0.052	0.026	原子炉建屋

表 4-40 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-21, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.403	1.954	原子炉建屋
2	0.198	-1.250	原子炉建屋
3	0.195	0.074	燃料集合体
4	0.134	-0.737	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.845	シュラウド及び気水分離器
6	0.106	-0.197	原子炉建屋
7	0.086	0.642	原子炉建屋
8	0.084	-0.714	制御棒案内管
9	0.076	0.371	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.132	原子炉建屋
11	0.059	-0.044	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.088	原子炉格納容器
13	0.050	0.017	原子炉建屋

表 4-41 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-21, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.451	原子炉建屋
2	0.270	-1.532	原子炉建屋
3	0.093	0.131	原子炉建屋
4	0.070	0.062	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 401	原子炉建屋
6	0.056	0. 382	原子炉建屋

表 4-42 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-21,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.401	1.926	原子炉建屋
2	0.198	-1.316	原子炉建屋
3	0.196	0. 491	燃料集合体
4	0.136	-0.691	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.680	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.164	原子炉建屋
7	0.086	0.816	原子炉建屋
8	0.084	-0.939	制御棒案内管
9	0.077	0.393	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.134	原子炉建屋
11	0.059	-0.042	シュラウド及び気水分離器
12	0.057	-0.081	原子炉格納容器
13	0.052	0.025	原子炉建屋

表 4-43 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-22, NS方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.403	1.953	原子炉建屋
2	0.198	-1.245	原子炉建屋
3	0.195	0.147	燃料集合体
4	0.134	-0.725	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.835	シュラウド及び気水分離器
6	0.106	-0.195	原子炉建屋
7	0.086	0.632	原子炉建屋
8	0.084	-0.704	制御棒案内管
9	0.076	0.367	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.130	原子炉建屋
11	0.059	-0.043	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.087	原子炉格納容器
13	0.050	0.017	原子炉建屋

表 4-44 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-22, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.451	原子炉建屋
2	0.270	-1.532	原子炉建屋
3	0.093	0.131	原子炉建屋
4	0.070	0.062	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 401	原子炉建屋
6	0.056	0. 382	原子炉建屋

表 4-45 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-22,鉛直方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.417	1.908	原子炉建屋
2	0.206	-1.137	原子炉建屋
3	0.196	-0.239	燃料集合体
4	0.136	-0.606	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.607	シュラウド及び気水分離器
6	0.104	0.138	原子炉建屋
7	0.086	0.748	原子炉建屋
8	0.084	-0.858	制御棒案内管
9	0.077	0.353	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.121	原子炉建屋
11	0.059	-0.038	シュラウド及び気水分離器
12	0.057	-0.072	原子炉格納容器
13	0.052	0. 023	原子炉建屋

表 4-46 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-31, NS方向)

-			
次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.418	1.933	原子炉建屋
2	0.206	-1.195	原子炉建屋
3	0.195	-0.268	燃料集合体
4	0.134	-0.636	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.760	シュラウド及び気水分離器
6	0.107	-0.192	原子炉建屋
7	0.087	0.554	原子炉建屋
8	0.084	-0.615	制御棒案内管
9	0.076	0.330	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.118	原子炉建屋
11	0.059	-0.038	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0.078	原子炉格納容器
13	0.050	0.015	原子炉建屋

表 4-47 固有値解析結果\*(S<sub>s</sub>-31, EW方向)

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.603	原子炉建屋
2	0.279	-1.678	原子炉建屋
3	0.093	0.121	原子炉建屋
4	0.070	0.058	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0.365	原子炉建屋
6	0.057	0. 347	原子炉建屋

表 4-48 固有值解析結果\*(S<sub>s</sub>-31,鉛直方向)



NT2 補① V-2-3-2 R1









刺激係数

; 0.720

固有周期(s); 0.114



図 4-5 振動モード図(5次) (S<sub>d</sub>-D1,NS方向)








図 4-8 振動モード図 (8 次) (S<sub>d</sub>-D1,NS方向)











刺激係数

; 1.962

固有周期(s); 0.397



図 4-14 振動モード図(1次) (S<sub>d</sub>-D1, EW方向)





NT2 補① V-2-3-2 R1





図 4-18 振動モード図(5次) (S<sub>d</sub>-D1, EW方向)

















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.418

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s); 0.267
- ; -1.501

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.133

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- ; 0.063

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)





- 5 気水分離器及びシュラウド
- 4 原子炉圧力容器

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

1 原子炉建屋

- 2 原子炉格納容器
- 7 原子炉圧力容器(下鏡) 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

1 原子炉 格納容器
 2 原子炉 遮蔽及び原子炉本体の基礎
 3 原子炉圧力容器
 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.386

刺激係数

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋

; 1.946



図 4-33 振動モード図 (1次) (S<sub>d</sub>-11,NS方向)



NT2 補① V-2-3-2 R1









NT2 補① V-2-3-2 R1

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋



図 4-37 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-11,NS方向)



NT2 補① V-2-3-2 R1



刺激係数

; -1.042

固有周期(s); 0.084



図 4-40 振動モード図 (8 次) (S<sub>d</sub>-11, NS方向)










刺激係数

; 1.975

固有周期(s); 0.388



図 4-46 振動モード図(1次) (S<sub>d</sub>-11, EW方向)







1 原子炉格納容器
 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 3 原子炉圧力容器
 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 5 気水分離器及びシュラウド

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋















図 4-54 振動モード図 (9 次) (S<sub>d</sub>-11, EW方向)









1 原子炉建屋
 2 原子炉格納容器
 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 4 原子炉圧力容器

固有周期(s); 0.399

5 気水分離器及びシュラウド

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)

; 2.331

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 1 1 1 1 2 4 00000 5 3 00 0 0000000000 8 7 6 ģ -**-**----8 -1. 0. 1.

刺激係数

NT2 補① V-2-3-2 R1



- 2 原子炉格納容器
- 1 原子炉建屋

137

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.140

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- ; 0.066

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)





- 5 気水分離器及びシュラウド 固有周期(s);0.058
- ; -0.438

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

- 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 1 原子炉建屋

4 原子炉圧力容器

140

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎



7 原子炉圧力容器(下鏡)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

刺激係数

; 1.942

固有周期(s); 0.389



図 4-65 振動モード図(1次) (S<sub>d</sub>-12,NS方向)





図 4-66 振動モード図 (2次) (S<sub>d</sub>-12,NS方向)









原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉圧力容器
 原子炉圧力容器(下鏡)
 気木分離器及びシュラウド

```
6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋
```



















- 1 原子炉格納容器
   2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   3 原子炉圧力容器
   4 原子炉圧力容器(下鏡)
   5 気水分離器及びシュラウド
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御棒案内管
  9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋








図 4-80 振動モード図 (3 次) (S<sub>d</sub>-12, EW方向)





図 4-81 振動モード図(4次) (S<sub>d</sub>-12, EW方向)



図 4-82 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-12, EW方向)

-1.

0.

1.

















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.373

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s); 0.264
- ; -1.458

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.137



7 原子炉圧力容器(下鏡)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 刺激係数
- ; 0.065

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

4 原子炉圧力容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

5 気水分離器及びシュラウド



6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

図 4-95 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-12,鉛直方向)



- 4 原子炉圧力容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

173









NT2 補① V-2-3-2 R1







図 4-101 振動モード図(5次)(S<sub>d</sub>-13,NS方向)

















 1 原子炉格納容器
 6 制御村

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料4

 3 原子炉圧力容器
 8 制御村

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御村

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋



図 4-110 振動モード図(1次) (S<sub>d</sub>-13, EW方向)







図 4-112 振動モード図 (3次) (S<sub>d</sub>-13, EW方向)





刺激係数

; 0.922

固有周期(s); 0.113



図 4-114 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-13, EW方向)
















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器

固有周期(s); 0.399

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

; 2.373

刺激係数

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側) 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 1 1 1 2 4 00000 5 3 000000000000 8 7 6 ģ -**-**----8 -1. 0. 1.

図 4-123 振動モード図(1次)(S<sub>d</sub>-13,鉛直方向)

原子炉建屋
 原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 4 原子炉圧力容器

7 原子炉圧力容器(下鏡)8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

NT2 補① V-2-3-2 R1



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.137

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 刺激係数
- ; 0.065

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)





- 2 原子炉格納容器

1 原子炉建屋

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

- 4 原子炉圧力容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



- 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉圧力容器
 原子炉圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋







図 4-130 振動モード図(2次) (S<sub>d</sub>-14,NS方向)





原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉圧力容器
 原子炉圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.114

刺激係数

```
6 制御捧駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御捧案内管
9 制御捧駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋
```

; 0.774



図 4-133 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-14,NS方向)



NT2 補① V-2-3-2 R1



刺激係数

; -1.043

固有周期(s);0.084



図 4-136 振動モード図 (8次) (S<sub>d</sub>-14,NS方向)













図 4-142 振動モード図(1次)(S<sub>d</sub>-14, EW方向)

φ

đ









刺激係数

; 0.935

固有周期(s);0.113




















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.359

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s); 0.263
- ; -1.445



- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.138

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
- ; 0.065

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)





## 図 4-159 振動モード図(5次)(S<sub>d</sub>-14,鉛直方向)

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器

4 原子炉圧力容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

5 気水分離器及びシュラウド



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

237

- 1 原子炉格納容器
   6 制御棒

   2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   7 燃料集

   3 原子炉圧力容器
   8 制御棒

   4 原子炉圧力容器(下鏡)
   9 制御棒

   5 気水分離器及びシュラウド
   10 原子炉
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御棒案内管
  9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋



6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋











図 4-164 振動モード図(4次) (S<sub>d</sub>-21,NS方向)

- 原子炉格納容器
   原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   原子炉圧力容器
   原子炉圧力容器(下鏡)
   気水分離器及びシュラウド
  - 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
    7 燃料集合体
    8 制御棒案内管
    9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
    10 原子炉建屋







刺激係数

; -1.011

固有周期(s);0.084



NT2 補① V-2-3-2 R1











刺激係数

; 1.969

固有周期(s); 0.392



図 4-174 振動モード図 (1次) (S<sub>d</sub>-21, EW方向)

 1 原子炉格納容器
 6 制御榑

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料集

 3 原子炉圧力容器
 8 制御椿

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御椿

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋



NT2 補① V-2-3-2 R1





図 4-176 振動モード図 (3 次) (S<sub>d</sub>-21, EW方向)

刺激係数

; -0.818

固有周期(s); 0.134



図 4-177 振動モード図(4次) (S<sub>d</sub>-21, EW方向)

刺激係数

; 0.908

固有周期(s); 0.113



図 4-178 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-21, EW方向)





















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期( s ) ; 0.399

; 2.359

刺激係数

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)


1 原子炉建屋
 2 原子炉格納容器
 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 4 原子炉圧力容器

7 原子炉圧力容器(下鏡)8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

NT2 補① V-2-3-2 R1



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.138

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

; 0.065

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 2 原子炉格納容器

1 原子炉建屋

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

- 4 原子炉圧力容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



4 原子炉圧力容器 5 気水分離器及びシュラウド

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

; 0.408

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

269

原子炉 格納容器
 原子炉 遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉 圧力容器
 原子炉 圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

刺激係数

固有周期(s); 0.391

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋

; 1.939



図 4-193 振動モード図 (1次) (S<sub>d</sub>-22,NS方向)











図 4-196 振動モード図(4次) (S<sub>d</sub>-22,NS方向)

- 原子炉格納容器
   原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   原子炉圧力容器
   原子炉圧力容器(下鏡)
   気水分離器及びシュラウド
  - 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
    7 燃料集合体
    8 制御棒案内管
    9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
    10 原子炉建屋









図 4-198 振動モード図(6次) (S<sub>d</sub>-22,NS方向)















図 4-204 振動モード図(12次)(S<sub>d</sub>-22,NS方向)



- 原子炉格納容器
   原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   原子炉圧力容器
   原子炉圧力容器(下鏡)
   気水分離器及びシュラウド
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御棒案内管
  9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋



 1 原子炉格納容器
 6 制御棒

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料集

 3 原子炉圧力容器
 8 制御棒

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御棒

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子炉

刺激係数

固有周期(s); 0.195

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋

; -1.091









図 4-210 振動モード図 (5次) (S<sub>d</sub>-22, EW方向)



















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.359

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
   2 原子炉格納容器
   3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   4 原子炉圧力容器

刺激係数

5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.263

; -1.445

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
- 刺激係数
- ; 0.138

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 刺激係数
- ; 0.065

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)





- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

1 原子炉建屋

- 2 原子炉格納容器

- 7 原子炉圧力容器(下鏡) 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)


- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)















 1 原子炉格納容器
 6 制御棒

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料集

 3 原子炉圧力容器
 8 制御棒

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御棒

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子炉

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋





















図 4-238 振動モード図 (1次) (S<sub>d</sub>-31, EW方向)









刺激係数

; 0.866

固有周期(s); 0.113





















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.434

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
   2 原子炉格納容器
   3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

刺激係数

- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.268
- ; -1.516

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
- ; 0.132

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- ; 0.063

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)





4 原子炉圧力容器 5 気水分離器及びシュラウド

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

- 土山泊たた米ム
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

332



2 原子炉格納容器

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

1 原子炉建屋

- 4 原子炉圧力容器
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

333

- 1 原子炉格納容器
   2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   3 原子炉圧力容器
   4 原子炉圧力容器(下鏡)
   5 気水分離器及びシュラウド
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御棒案内管
  9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋














原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉圧力容器
 原子炉圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋



図 4-261 振動モード図(5次)(S<sub>s</sub>-D1,NS方向)

















1 原子炉 格納容器
 2 原子炉 遮蔽及び原子炉本体の基礎
 3 原子炉 圧力容器
 4 原子炉 圧力容器(下鏡)
 5 気水分離器及びシュラウド

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋











刺激係数

; 0.788

固有周期(s); 0.113



図 4-274 振動モード図 (5次) (S<sub>s</sub>-D1, EW方向)



NT2 補① V-2-3-2 R1









NT2 補① V-2-3-2 R1









1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.561

刺激係数



- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s); 0.276
- ; -1.638



- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.123

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- ; 0.059

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)





- 5 気水分離器及びシュラウド
- 4 原子炉圧力容器

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

- 2 原子炉格納容器

1 原子炉建屋

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

364



4 原子炉圧力容器 5 気水分離器及びシュラウド

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

; 0.356

7 原子炉圧力容器(下鏡) 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

刺激係数

; 1.936

固有周期(s); 0.394



図 4-289 振動モード図 (1次) (S<sub>s</sub>-11,NS方向)











図 4-292 振動モード図(4次) (S<sub>s</sub>-11,NS方向)

原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉圧力容器
 原子炉圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.114

刺激係数

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋

; 0.731



図 4-293 振動モード図 (5次) (S<sub>s</sub>-11,NS方向)





図 4-294 振動モード図(6次) (S<sub>s</sub>-11,NS方向)


1 原子炉格納容器
 6 制御棒

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料集

 3 原子炉圧力容器
 8 制御棒

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御棒

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子炉

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋













刺激係数

; 1.964

固有周期(s); 0.396



図 4-302 振動モード図 (1次) (S<sub>s</sub>-11, EW方向)













図 4-306 振動モード図 (5次) (S<sub>s</sub>-11, EW方向)





















- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

NT2 補① V-2-3-2 R1



2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器 5 気水分離器及びシュラウド

1 原子炉建屋

- ; -1.501



- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.133

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- ; 0.063

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

4 原子炉圧力容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

5 気水分離器及びシュラウド



6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

図 4-319 振動モード図(5次)(S<sub>s</sub>-11,鉛直方向)



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

397



NT2 補① V-2-3-2 R1









1 原子炉格納容器 7 燃料集合体 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 3 原子炉圧力容器 8 制御棒案内管 4 原子炉圧力容器(下鏡) 5 気水分離器及びシュラウド 10 原子炉建屋

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側) 9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)









NT2 補① V-2-3-2 R1










- 1 原子炉格納容器
   6 制

   2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   7 燃

   3 原子炉圧力容器
   8 制

   4 原子炉圧力容器(下鏡)
   9 制

   5 気水分離器及びシュラウド
   10 房
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御棒案内管
  9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋













図 4-337 振動モード図(4次) (S<sub>s</sub>-12, EW方向)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋



NT2 補① V-2-3-2 R1





















- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

; 2.503

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



1 原子炉建屋
 2 原子炉格納容器
 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側) 7 原子炉圧力容器(下鏡)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 3 原丁产 些 較 及 0 原4 原子 炉 圧 力 容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.273 刺激係数
- ; -1.582



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.127

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070
- ; 0.060



- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)





- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

- 4 原子炉圧力容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

429

刺激係数

; 1.931

固有周期(s); 0.398















NT2 補① V-2-3-2 R1

 1 原子炉格納容器
 6 制御

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料

 3 原子炉圧力容器
 8 制御

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子

```
6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋
```






























図 4-369 振動モード図 (4次) (S<sub>s</sub>-13, EW方向)





















- 1 原子炉建屋
   2 原子炉格納容器
   3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s); 0.399

刺激係数

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)

; 2.485

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 1 1 1 2 4 00000 5 3 000000000000 Ø 8 7 6 ģ -**-**----₿ -1. 0. 1.

- 1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

- - 5 気水分離器及びシュラウド
    - 固有周期(s); 0.272
- ; -1.565



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0.128

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070
- ; 0.061

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)





- 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

461











原子炉格納容器
 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉圧力容器
 原子炉圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

```
6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋
```



















刺激係数

; 1.962

固有周期(s); 0.397













6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋






















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.399
- ; 2.467

刺激係数

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.271
- ; -1.548

刺激係数

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s);0.093

; 0.129

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
- ; 0.062

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)





- 2 原子炉格納容器

1 原子炉建屋

- 4 原子炉圧力容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

492



1 原子炉建屋



6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

493











原子炉 格納容器
 原子炉 遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉 圧力容器
 原子炉 圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

```
6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋
```



図 4-421 振動モード図(5次) (S<sub>s</sub>-21,NS方向)

















刺激係数

; 1.954

固有周期(s); 0.403



図 4-430 振動モード図 (1次) (S<sub>s</sub>-21, EW方向)











NT2 補① V-2-3-2 R1

 1 原子炉格納容器
 6 制御柿

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料

 3 原子炉圧力容器
 8 制御柿

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御柿

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋




















 1 原子炉建屋
 6 制御棒

 2 原子炉格納容器
 7 原子炉

 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 8 燃料集

 4 原子炉圧力容器
 5 気水分離器及びシュラウド

刺激係数

固有周期(s); 0.399

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)

; 2.451

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

1 2 4 00000 5 3 000000000000 Ø 8 7 6 ģ -**-**----₿ -1. 0. 1.

図 4-443 振動モード図(1次)(S<sub>s</sub>-21,鉛直方向)

- 1 原子炉建屋
   2 原子炉格納容器
   3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.270 刺激係数
- ; -1.532

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s);0.093

; 0.131

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器

固有周期(s);0.070

刺激係数

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

; 0.062

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

図 4-446 振動モード図(4次) (S<sub>s</sub>-21,鉛直方向)



- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)





1 原子炉建屋

- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器

- 5 気水分離器及びシュラウド

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

刺激係数

; 1.926

固有周期(s);0.401



図 4-449 振動モード図 (1次) (S<sub>s</sub>-22,NS方向)







 1 原子炉格納容器
 6 制約

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料

 3 原子炉圧力容器
 8 制約

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制約

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋





















NT2 補① V-2-3-2 R1





刺激係数

; 0.147

固有周期(s); 0.195



図 4-464 振動モード図 (3次) (S<sub>s</sub>-22, EW方向)





1 原子炉格納容器 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 3 原子炉圧力容器 4 原子炉圧力容器(下鏡) 5 気水分離器及びシュラウド 10 原子炉建屋

刺激係数

固有周期(s);0.113

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側) 7 燃料集合体 8 制御棒案内管 9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)

; 0.835



図 4-466 振動モード図 (5 次) (S<sub>s</sub>-22, EW方向)



















- 1 原子炉建屋 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側) 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器 5 気水分離器及びシュラウド
  - 7 原子炉圧力容器(下鏡)
  - 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)



図 4-475 振動モード図(1次)(S<sub>s</sub>-22,鉛直方向)
1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎 4 原子炉圧力容器

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側) 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.270 刺激係数
- ; -1.532



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

固有周期(s);0.093

; 0.131

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器

固有周期(s);0.070

刺激係数

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

; 0.062

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 1 1 1 1 1 0 P <u>6</u>-2 4 3 0<del>0 0 0 0000000 0 0 0</del> 8 000000 @000000 7 6 ŧ -1. 0. 1.

図 4-478 振動モード図(4次) (S<sub>s</sub>-22,鉛直方向)



3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 4 原子炉圧力容器

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

- 7 原子炉圧力容器(下鏡)
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)



1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器



6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

- 1 原子炉格納容器
   6 #

   2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   7 ½

   3 原子炉圧力容器
   8 #

   4 原子炉圧力容器(下鏡)
   9 #

   5 気水分離器及びシュラウド
   10
- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御棒案内管
  9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋









図 4-483 振動モード図 (3次) (S<sub>s</sub>-31,NS方向)



原子炉 格納容器
 原子炉 遮蔽及び原子炉本体の基礎
 原子炉 圧力容器
 原子炉 圧力容器(下鏡)
 気水分離器及びシュラウド

```
6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋
```





















- 原子炉格納容器
   原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
   原子炉圧力容器
   原子炉圧力容器(下鏡)
   気水分離器及びシュラウド
- 6 制御捧駆動機構ハウジング(外側)
  7 燃料集合体
  8 制御捧案内管
  9 制御捧駆動機構ハウジング(内側)
  10 原子炉建屋











刺激係数

; 0.760

固有周期(s);0.113



図 4-498 振動モード図 (5次) (S<sub>s</sub>-31, EW方向)

刺激係数

; -0.192

固有周期(s);0.107





















- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器

固有周期(s); 0.399

刺激係数

- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド

- 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
- 7 原子炉圧力容器(下鏡)

; 2.603

- 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)
- 1 2 4 00000 5 3 000000000000 Ø 8 7 6 ģ -**-**----₿ -1. 0. 1.

4 原子炉圧力容器 5 気水分離器及びシュラウド 固有周期(s); 0.279

1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

- 刺激係数 ; -1.678

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

1 1 Ā 2 4 C 90 80 ¢ 8 5 3 ሐ 0/ @@@@@@@@@ 0 00 φ 8 đ đ 7 Q ወ 0 0000 φ d ф ¢ € Φ \$ φ ¢ 000 ф ф Φ Φ Œ φ Φ Φ đ φ -1. 0. 1. 図 4-508 振動モード図(2次) (S<sub>s</sub>-31,鉛直方向)

- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.093
- ; 0. 121

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)



- 1 原子炉建屋
- 2 原子炉格納容器
- 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
- 4 原子炉圧力容器
- 5 気水分離器及びシュラウド
  - 固有周期(s);0.070 刺激係数
- ; 0.058

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)





6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

1 原子炉建屋 2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

588


1 原子炉建屋

2 原子炉格納容器

3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

; 0.347

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

7 原子炉圧力容器(下鏡)

589

原子炉格納容器

(単位 : m/s<sup>2</sup>)

O Sd-D1 XX Sd-11 ◊◊ Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.0Ci)	備考
EL. (m) ◆◆ Sd-22 ▲ Sd-31 ④ 静的解析(3.0Ci)										
	5.00	1.80	2.37	2.23	1.61	4.46	4.84	5.19	9.41	原子炉格納容器頂部
$- \phi \star \phi \phi \star \phi \phi \phi$	4.82	1.67	2.20	2.08	1.51	4.22	4.54	5.05	9.41	
	$\begin{array}{c} 4.64 \\ 4.57 \end{array}$	$1.53 \\ 1.46$	2.00 1.91	1.93 1.87	$1.41 \\ 1.39$	3. 98 3. 89	4.24 4.12	4.91 4.85	9.41 8.34	シールベロー位置
• 🛊 🏟 🚧 🌾 🕈	4.40	1.33	1.78	1.73	1.35	3.68	3.90	4.72	8.34	
	4.14	1.15	1.60	1.56	1.29	3.40	3.66	4.55	7.85	上部シアラグ位置 原子炉格納容器
	3.83	1.11	1.51	1.51	1.21	2.96	3.36	4.34	7.85	スタビライザ位置
	3.54	1.15	1.44	1.44	1.14	2.66	3. 16	4.14	7.16	
$- *\phi + \phi \phi$	3.26	1.19	1.44	1.43	1.20	2.59	2.96	3.97	7.16	
	3.01	1.21	1.46	1.52	1.24	2.54	2. 78	3.80	7.16	
	2.78	1.22	1.47	1.59	1.26	2.59	2.60	3.65	6.37	
	2.65	1.22	1.47	1.62	1.28	2.62	2.49	3.54	6.37	
	2. 60 2. 59 2. 58	1.32 1.33 1.34	1.49 1.53 1.57	1.67 1.67 1.67	1.30 1.31 1.32	2.65 2.63 2.61	2. 34 2. 31 2. 29	3. 40 3. 35 3. 31	5, 59 5, 59 5, 59	下部シアラグ位置
	2.55	1.36	1.66	1.72	1.36	2.57	2.24	3.19	5.20	
	2.52 2.51	1.37 1.40	1.76 1.80	1.88 1.95	1.41 1.42	2.54 2.54	2. 21 2. 20	3.07 3.01	5. 20 5. 20	
	2.47	1.60	1.96	2. 12	1.46	2.66	2. 13	2.87	4.71	
	2.41	1.27	1.57	1.76	1.21	2.14	1.93	2.53	4.71	原子炉格納容器基部
12.0 加速度(m//2)										

図 4-513 最大応答加速度 弹性設計用地震動 Sa\* (NS方向 原子炉格納容器)



(単位:mm)



図 4-514 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器

(単位 : kN)



図 4-515 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉格納容器)

## 原子炉格納容器

(単位 : kN·m)



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.0Ci)	備考
16.9	12.9	15.7	15.6	8.41	18.6	23. 0	11.4	0.00	原子炉格納容器頂部
$^{198}_{241}$	$^{74.9}_{101}$	$^{98.7}_{134}$	$^{92.5}_{126}$	66.5 90.1	$^{178}_{230}$	199 264	200 233	341	
847 901 1650	314 347 606	$414 \\ 457 \\ 770 \\ 781$	388 428 725	281 309 604	755 821 1390	839 922 1570	864 906 1710	$1500 \\ 1510 \\ 3140$	シールベロー位置
3500 3540	1320 1340	1550	1500 1520	1380	3020 3060	3350 3400	3710 3740	7110	
6460 6550	2430 2480	2800 2870	2740 2790	2620 2640	5600 5680	6210 6310	6900 6970	13400	上部シアラグ位置 原子炉格納容器
$19500 \\ 19600$	$^{6440}_{6480}$	$\frac{8640}{8690}$	8740 8790	$^{6430}_{6460}$	$18300 \\ 18400$	$19400 \\ 19500$	22000 22100	34800	スタビライザ位置
32900 33000	$10800 \\ 10900$	$^{14700}_{14800}$	14900	11300	$^{31800}_{31900}$	$33200 \\ 33400$	37600	56900	
$^{46900}_{47000}$	$15400 \\ 15500$	$20900 \\ 21000$	$21200 \\ 21300$	16300	$45700 \\ 45900$	$47500 \\ 47800$	$53700 \\ 53800$	80100	
$^{61600}_{61900}$	20200	$27500 \\ 27600$	$27800 \\ 28000$	$21400 \\ 21500$	$\begin{array}{c} 60200 \\ 60500 \end{array}$	$\begin{array}{c} 62400 \\ 62800 \end{array}$	70800 71000	105000	
77200 77400	25100	$34300 \\ 34400$	$34700 \\ 34800$	26700 26800	75200 75400	77900 78200	88900 89000	132000	
88500 88700	$28500 \\ 28600$	39200 39300	39700 39800	$30500 \\ 30600$	85900 86100	89000 89300	102000	151000	
104000 105000	33200 33300	45900 46000 48400	46500 46700	35600 37000	101000 105000	104000 110000	121000 128000	179000 189000	下部シアラグ位置
117000	34400 35700	48500 50900	49300 51800	37100 38400	110000	115000	136000	199000	
134000	39700 39800	57400 57500	52000 58700 58900	43000	122000 123000	129000	156000	226000	
151000	44400	64000 64100	65600 65800	48800 48900	135000 136000	143000	177000	254000	
159000	$\frac{46600}{46700}$	67000 67100	68800 68900	51500 51600	142000	149000	186000 187000	267000	
181000 187000	53100 54800	75200 78600	77400 80800	59200 59800	$159000 \\ 165000$	167000 175000	214000 219000	305000	
226000	61600	90500	88500	73800	189000	201000	277000	394000	原子炉格納容器基部

図 4-516 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉格納容器)

593



図 4-517 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)







Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.0Ci)	備考
12.0	3. 53	4. 69	4. 66	4. 20	9. 81	10. 4	15.4	11.2	原子炉遮蔽頂部 原子炉圧力容器
11.3	3.34	4.41	4. 38	4.07	9.12	9.67	14.5	10.6	スタビフイサ位直
10.5	3.13	4.11	4.19	3.90	8.41	8.94	13.5	9.89	
9.69	2.89	3. 83	3. 97	3.67	7.79	8.18	12.5	9.03	
8. 17 8. 11 7. 20 7. 03 5. 85 5. 38 4. 44	2. 47 2. 45 2. 19 2. 15 1. 83 1. 71 1. 47	3, 33 3, 31 2, 98 2, 91 2, 49 2, 35 2, 07	3, 55 3, 53 3, 24 3, 18 2, 78 2, 61 2, 26	3, 18 3, 16 2, 82 2, 75 2, 26 2, 08 1, 73	6. 64 6. 59 5. 87 5. 73 4. 78 4. 41 3. 65	6. 81 6. 76 5. 97 5. 82 4. 83 4. 42 3. 61	10. 6 10. 5 9. 43 9. 22 7. 78 7. 19 6. 01	7.34 7.26 6.14 5.93 4.45 3.91 2.83	原子炉遮蔽基部 原子炉本体の基礎頂部 スカート基部
2.96	1.09	1.56	1.64	1.18	2.44	2.44	4.06	1. 11	
2. 26 2. 06	0. 888 0. 836	1.27 1.20	1.35 1.26	0. 874 0. 771	1.89 1.71	1.96 1.80	3. 05 2. 72	0. 301 0. 097	原子炉本体の基礎基部

図4-518 最大応答変位 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

図 4-519 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : kN・m)



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.0Ci)	備考
34.5	38.1	32. 7	31.9	26.8	45. 1	50.0	22.4	0.00	原子炉遮蔽頂部 原子炉圧力容器 スタビライザ位置
9880 9860 16000	6430 10800 10700	7980 13400	6840 11400 11500	7450 12400	13200 22200	10400 10500 17600	17700	28200	
18800	12900 12800	15900	13700	14500	26600	21000	20300	32200	原子炉遮蔽基部
20100 19900 19400 22900	13800 13600 13300 23400	16500 16000 15600 26400	14700 14800 14600 26100	14500 14100 13700 20700	27900 27400 26700 35200	22300 21600 21200 32100	19500 19100 18500 14500	30700 29700 14500	原子炉本体の基礎頂部 スカート基部
19500 20300 20900 40600	20500 20600 16800	22400 21600 21400 24400	22200 22200 22000 23900	17000 17000 16900 16400	29000 29800 38900	29700 31200 31600 47200	10300 13200 13800 42900	14200 19900 75000	
41000 47300 47600 65000	17100 18800 19100 23500	24800 26300 26700 30400	26000 26400 30700	18300 18600 26000	39500 44800 45400 60500	47700 52200 52600 65100	43200 51600 51800 74800	87100 121000	
65500	23700	30900	31200	26500	61300	65700	75100		
111000	34100 34200	48000 48200	43500 43700	50200 50600	97700 98200	96100 96400	132000 133000	205000	
150000 151000 168000	47900 55000	70000 70100 80100	63300 73400	71200 80400	131000 132000 149000	120000 121000 132000	182000 205000	280000 315000	原子炉本体の基礎基部

図 4-520 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)

597

## 原子炉圧力容器

(単位:m/s<sup>2</sup>)

O Sd-D1 ★★ Sd-11 ↔♦ Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
FL (m) Q Q Sd-22 Q Q Sd-21 Q										
	6.40	4.77	6.53	6.69	4.83	6.16	7.46	5. 79	11.3	原子炉圧力容器頂部
	6.16	4.41	6.22	6.37	4.67	5.93	7.08	5.66	11.3	
	5. 93	4.20	5.90	6.05	4.50	5.71	6.69	5. 52	11.3	
· ×φ 🚧 🖗 φ	5.79	4.10	5.70	5.85	4.40	5.61	6.47	5.44	11.3	シールペロー位置
	5.63	3.99	5.49	5.63	4.28	5.52	6.25	5.35	10.0	
	5 29	3, 75	5.01	5, 15	4.03	5, 37	5, 78	5, 17	10.0	
- XÓ XÓ Ó	5.16	3.66	4.84	4.97	3.93	5.33	5.60	5.11	10.0	
	4. 97	3.51	4.56	4.69	3. 77	5.27	5.43	5.00	9.41	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
- ×¢¢¢	4.76	3.38	4.27	4.39	3.62	5.27	5.23	4. 88	9.41	
	4. 53	3.24	3.97	4.09	3.46	5.27	5.04	4.77	9.41	
	4.39	3.16	3.78	3.90	3.36	5.29	4.92	4.71	9.41	
	4.28	3.06	3.55	3.67	3.24	5.29	4.77	4.65	9.41	
	4.26	2.99	3.41	3. 53	3.17	5.29	4.68	4.62	8.63	
	4.24	2.93	3.39	3.39	3.11	5.29	4.59	4.58	8.63	
	4. 20	2.80	3.34	3. 10	3.07	5.29	4.41	4. 53	8.63	
	4.17	2.73	3.30	2.97	3.05	5.28	4.38	4.51	8.63	
	4.14	2.63 2.58	3.25 3.22	2.91 2.88	3.02 3.00	5. 27 5. 27	4.33 4.29	4. 47 4. 44	8.63 8.63	
	4.06	2.49 2.46	3.17 3.16	2.83 2.82	2.98 2.97	5.25 5.24	4.22 4.21	4. 41 4. 40	8.63 8.63	
	4.03	2.40	3.13	2.82	2.99	5. 24	4.16	4. 36	8.63	スカート頂部
	3. 93	2.37	2.90	2.64	2.91	5. 03	3.94	4. 24	7.65	スカート基部

図 4-521 最大応答加速度 弾性設計用地震動 Sd\*(NS方向 原子炉圧力容器)

原子炉圧力容器

(単位 : mm)



図 4-522 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器)



(単位:kN)



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
66.9	49.6	68.0	69.8	50.5	64.7	78.6	60.5	130	原子炉圧力容器頂部
214	154	216	221	162	207	249	195	481	
454	319	453	465	343	438	521	418	1170	シールベロー位置
401	376	445	457	331	431	580	325	903	
683	554	719	738	527	671	892	592	1580	
1120	802	1130	1160	857	1070	1360	1010	2180	
1240	870	1250	1280	952	1190	1490	1140	3030	原子炉圧力容器
2630	1510	1430	1360	1300	2740	2760	2770	4890	スタビライザ位置
2390	1420	1190	1130	981	2470	2480	2420	4150	
2130	1310	1050	1000	824	2220	2200	2120	3560	
2100	1620	1260	1130	958	2340	2260	1870	3170	
2050	1890	1610	1490	1220	2410	2370	1700	2860	
2100	2080	1850	1750	1400	2440	2640	1610	2650	
2170	2250	2080	1990	1560	2510	2880	1520	2430	
2230	2400	2270	2190 2360	1700	2660	3070	1430 1340	2210	
2200	2640	2610	2560	1970	2020	3380	1210	1730	
2260	2690	2720	2680	2070	3000	3460	1090	1410	
2230	2720	2800	2770	2140	3060	3500	980	1100	
2190	2710	2830	2810	2180	3070	3500	886	1020	
2030	1010	1020	950	1020	2220	2490	2270	3790	スカート頂部
0000	1210	1220	1220	1120	2000	2080	2010	5740	スカート其効
2030	1010	1000	1020	1120	2300	5000	3010	0110	1 44 44
									1

図4-523 最大応答せん断力 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器)

600

## 原子炉圧力容器

(単位 : kN·m)



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	原子炉圧力容器頂部
87.4	64.8	88.8	91.1	65.9	84.5	103	79.1	169	
367	266	370	380	277	354	428	334	799	
$730 \\ 729 \\ 1100$	520 519 862	733 732 1140	$752 \\ 751 \\ 1170$	551 836	$705 \\ 703 \\ 1050$	844 843 1370	669 667 964	$1740 \\ 1730 \\ 2560$	シールベロー位置
2380 3160	1900 2460	2490 3280	2560 3370	1830 2420	2310 3020	3050 4000	2080 2780	5520 7040	
4480	3390	4610	4730	3440	4290	5580	4000	10300	原子炉圧力容器
2580	2850	2680	2810	2170	3170	4450	1020	2810	スタビフイサ位置
5350	3620	3170	3640	3060	5820	5590	4620	3820	
7210	4750	4130	4580	3790	7840	7430	6680	7290	
9170 10400 11500 12700 13800 14900	6440 7690 9050 10500 12100 13700	5110 6040 7250 8610 10100 11700	5660 6340 7030 7930 9360 10900	4790 5510 6300 7150 8070 9250	10100 11600 13200 14700 16300 17800	9610 11100 12600 14200 16000 18100	8650 9740 10700 11600 12400 13100	10600 12500 14300 15900 17300 18600	
16700 17900	16500 18000	$14500 \\ 16000$	13600 15100	11300 12400	20300 21600	21700 23600	14100 14700	20500 21200	
$20100 \\ 20600 \\ 8480$	20600 21200 11200	$18600 \\ 19400 \\ 10700$	$17800 \\ 18500 \\ 10800$	$14400 \\ 14900 \\ 10300$	23700 24200 13200	27000 27900 14100	$15600 \\ 15800 \\ 4380$	$22300 \\ 22600 \\ 860$	
9020 9050	11900 12200	$11200 \\ 11500$	$11400 \\ 11700$	$   10800 \\   11100 $	$14000 \\ 14100$	$15200 \\ 15600$	2980 2970	4000 2390	スカート頂部
13200	12600	11300	11900	11600	18000	20600	8580	15200	スカート基部

図 4-524 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器)

601



図 4-525 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-526 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図4-527 最大応答せん断力 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-528 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



(単位:m/s<sup>2</sup>)



図 4-529 最大応答加速度 弾性設計用地震動 Sd\*(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位:mm)



図 4-530 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 気水分離器及びシュラウド)

気水分離器及びシュラウド

(単位 : kN)



図 4-531 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 : kN·m)



図 4-532 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



図 4-533 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-534 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-535 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-536 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-537 最大応答加速度 弹性設計用地震動 Sd\*(NS方向 燃料集合体)



図 4-538 最大応答相対変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 燃料集合体)



図4-539 最大応答せん断力 弾性設計用地震動Sd\*(NS方向 燃料集合体)



図4-540 最大応答モーメント 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>\*(NS方向 燃料集合体)



図 4-541 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒案内管)



図 4-542 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒案内管)



図4-543 最大応答せん断力 弾性設計用地震動Sd\*(NS方向 制御棒案内管)







Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	炉心支持板
93. 0	83. 6	86. 9	83. 3	64.9	132	122	79.5	228	
130 130	121	126 126	121 122	96. 5 97. 0	184 184	174 174	104 103	297 293	制御棒案内管中央
65.8	63. 2	66.4	65.0	51.6	93. 3	89. 2	49.8	131	
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	制御棒案内管下端

図 4-544 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒案内管)

621



図 4-545 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図 4-546 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))

623



図 4-547 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))


図 4-548 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



(単位:m/s<sup>2</sup>)



図 4-549 最大応答加速度 弾性設計用地震動 Sd\*(EW方向 原子炉格納容器)







図 4-550 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器

(単位 : kN)



図 4-551 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器

(単位 : kN・m)

+4 11 47015



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	靜的解析 (3.0Ci)	備考
16.2	9.90	8.27	8.30	7.38	11.7	15.1	11.2	0.00	原子炉格納容器頂部
203 248	70. 2 97. 3	75.4 88.7	77.5 93.6	60.7 79.3	87.9 122	145 189	200 232	345	
871	294	325	334	257	369	613	866	1520	シールベロー位置
1640 1650	540 548	671 675	699 704	519 522	710 719	1160 1180	1690 1700	3100	
3400 3440	1200 1210	1480 1490	1550 1560	1170	1580 1600	2430 2460	3620 3650	6950	
6250 6350	2250 2270	2760 2790	2900 2930	2190 2210	2960 3000	4500 4570	6730 6790	13000	上部シアラグ位置
19700 19800	6700 6740	7600 7630	7950 7980	5910 5920	8910 8950	$15400 \\ 15500$	22200	34700	原于炉格納谷器 スタビライザ位置
33600 33700	$11500 \\ 11600$	12600 12700	13100 13200	9850 9890	$15400 \\ 15500$	26700 26800	38000 38100	57100	
$48000 \\ 48100$	16600	18200	18600	$14400 \\ 14500$	22200	38300 38500	$54400 \\ 54500$	80500	
63200 63400	21900 22000	24100	$24300 \\ 24400$	19200 19300	29200 29300	50400 50700	71800 72000	106000	
79200	27600	30300	30400	24100	36500 36600	62900 63100	90200 90300	133000	
90800	31700	34800 34900	34800 34900	27600	41800	71800 72000	104000	152000	
107000	37400	41300	41100	32300	49100	83900 84100	123000	181000	下部シアラグ位置
114000	40100	44100	41200 44200	33800	52000	88200 88300	131000	191000	
121000	42800 42900	47000	47300 47400	35600	54800 54900	92400 92600	139000	202000	
139000	50000 50100	55300	55700 55800	42000 42100	62400 62600	104000	161000	232000	
158000	57400 57500	64000 64100	64400 64500	48700	70200	116000	184000	263000	
166000 167000	60800 60900	68100	68500 68600	51800	73700 73900	121000	195000	277000	
190000 196000	70500 72200	79700 80500	80500 82100	60500 61700	83600 87200	136000 142000	225000 229000	318000	
237000	88200	104000	108000	78200	104000	161000	291000	410000	原子炉格納容器基部

図 4-552 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉格納容器)

629



図 4-553 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

(単位:mm)

備考

原子炉遮蔽頂部

原子炉圧力容器 スタビライザ位置

原子炉遮蔽基部 原子炉本体の基礎頂部

原子炉本体の基礎基部

スカート基部

静的解析

(3.0Ci)

11.1

10.5

9.84

9.02

7.37 7.29

6.19

5.98

4.52

3.97

2.88

1.14

0.306

0.097

Sd-31

15.5

14.6

13.7

12.6

10.8

10.7

9.58

9.37

7.91

7.31

6.10

4.12

3.09

2.76

8.07

7.45

6.81

6.14

4.96

4.91

4.41

4.31

3.67

3.40

2.87

1.98

1.57

1.46

図 4-554 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : kN)

備考



図 4-555 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : kN・m)



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.0Ci)	備考
38. 3	25.0	29. 3	26.4	18.3	27.7	40.0	22. 4	0. 00	原子炉遮蔽頂部 原子炉圧力容器
9920 9910	7110 7130	6550 6540	6710	5180	7920 7930	10300	11500 11400	18000	スタビフイ サ位直
16400	12300	10700	11100	8600 8590	13400	17300	18800	29300	
19300	15200	12500	13100	10100	16200	20500	21800	33900	
21000 20900 20400 25600 21200 22100 22100 22700 38600 38900 45500 45800 63400 63800	17300 16900 16600 17100 15400 15200 15400 17900 18100 19500 23400 23800	12700 12400 12100 19100 17600 17600 15000 15000 18400 18400 18800 28700 29100	13300 13000 12700 16800 15300 15100 14900 15500 15500 15500 19400 19700 30200 30600	10500 10200 10000 14500 12100 13200 13200 13400 16100 16300 23500 23700	$\begin{array}{c} 17500\\ 17200\\ 16800\\ 22200\\ 20300\\ 20400\\ 21400\\ 21400\\ 23300\\ 30400\\ 30800\\ \end{array}$	21300 20700 20200 23800 23100 24100 24300 35500 35500 39900 40200 50600	21600 21100 20500 16800 8670 11200 11700 40300 40600 49600 49900 74500 74900	33200 32300 17900 10100 15500 69800 82700 118000	原子炉遮蔽基部 原子炉本体の基礎頂部 スカート基部
109000	44000 44200	54800 55000	56900 57200	41700 41800	55500 55800	80000 80500	135000 136000	206000	
148000	62800	76600	79200 79300	58400	80500 80600	110000	187000	284000	
166000	72500	86300	89100	66100	91900	124000	211000	320000	原子炉本体の基礎基部

図 4-556 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : m/s<sup>2</sup>)

	O         O         Sd=D1         X====>         Sd=12           Assume A         Sd=12         O         Sd=14         X=====>         Sd=21	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
EL. (m)	◆◆ Sd-22 ▲ ▲ Sd-31 ♀ ● 静的解析 (3.6Ci)										
	<u> </u>	6.15	3.52	4.10	3. 91	2.86	5.03	6.21	5.83	11.5	原子炉圧力容器頂部
	$\phi \not \downarrow                                  $	5.94	3.40	3.99	3.81	2.79	4.84	5.92	5.70	11.5	
-	$\phi \times \phi \times \phi$	5.72	3.29	3.88	3. 70	2.72	4.66	5.63	5. 57	11.5	シールベロー位置
		5.59	3.22	3.81	3.64	2.68	4.54	5.45	5.49	11.5	
		5.45	5.14	0.10	0.01	2.00	1.12	0.20	5. 10	10. 1	
-		5.14 5.03	2.98 2.91	3.55 3.49	3. 41 3. 35	2.53 2.49	4.14 4.04	4.96 4.90	5.23 5.17	10. 1 10. 1	
-		4.85	2.81	3.38	3.26	2.43	3.88	4.81	5.07	9.41	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
	$\phi \star \phi \star \phi$	4.66	2.74	3.30	3. 20	2.39	3. 74	4.74	4.97	9.41	
		4.46	2.70	3.23	3.14	2.34	3.60	4.64	4.86	9.41	
		4.34	2.71	3.18	3. 11	2.30	3.51	4.58	4.80	9.41	
l E		4.24	2.73	3.10 3.06	3.05 3.02	2.26 2.24	3. 41 3. 36	4.52 4.47	4.75 4.71	9.41 8.63	
Ⅰ ⊦		4.16	2.76	3. 02	2.98	2.21	3. 32	4. 42	4. 68	8. 63	
		4. 12 4. 08	2.76	2.97 2.92	2. 94 2. 90	2.18	3. 28 3. 24	4.30	4.63	8.63	
	$\phi \phi \phi \phi$	4.04	2.77	2.87	2.87	2.12	3.20	4.24	4.61	8.63	
		3.98 3.94	2.76 2.75	2.80 2.76	2.81 2.78	2.07 2.05	3. 13 3. 10	4.16 4.15	4.56 4.54	8. 63 8. 63	
	<b>∲∲</b> ≱∳∲∲∲	3.87 3.86	2.74 2.73	2.68 2.66	2.71 2.69	2.00 1.98	3.04 3.03	4.14 4.14	4.50 4.49	8.63 8.63	
	$\phi \not \otimes \dot \phi \phi$	3.80	2.67	2.57	2.62	1.94	3.02	4.13	4.45	8.63	スカート頂部
		3 68	2, 43	2.40	2, 46	1.91	2.94	3, 95	4. 32	7,65	スカート基部
0.0	4.0 8.0 12.0	0.00									
	加速度(m/s <sup>2</sup> )										

図 4-557 最大応答加速度 弹性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉圧力容器)







図 4-558 最大応答変位 弾性設計用地震動 Sd\* (EW方向 原子炉圧力容器)

原子炉圧力容器

(単位:kN)



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
64.8	36. 9	43.1	41.1	30.0	52.7	65.1	60.9	132	原子炉圧力容器頂部
207	118	139	132	96.8	168	206	197	490	
440	251	296	282	207	357	434	421	1190	シールベロー位置
435	247	272	261	178	330	443	366	1000	
697	390	458	438	310	549	707	635	1680	
1120	635	749	716	518	888	1100	1060	2290	
1240	706	834	797	578	986	1220	1190	3150	原子炉圧力容器
2560	1880	1460	1480	1250	1800	2310	2880	4990	スタビライザ位置
2310	1760	1200	1280	1110	1640	2090	2530	4250	
2060	1610	1030	1130	985	1470	1890	2230	3650	
1990	1660	1140	1080	973	1720	1970	1970	3260	
1940	1700	1230	1210	1070	1980	2150	1760	2960	
2010	1710	1320	1350	1130	2150	2260	1610	2750	
2090	1740	1440	1470	1180	2290	2350	1490	2530	
2150	1940	1610	1650	1250	2500	2500	1320	2090	
2230	2030	1690	1740	1280	2690	2640	1190	1830	
2220	2070	1730	1780	1280	2810	2710	1080	1500	
2190	2090	1750	1800	1290	2890	2750	968	1200	
2150	2080	1750	1810	1310	2920	2760	878	1110	
1910	1190	1010	927	846	1220	1830	2210	3690	スカート頂部
2470	1670	1320	1400	1190	1620	2290	2980	5650	スカート基部

図4-559 最大応答せん断力 弾性設計用地震動Sd\*(EW方向 原子炉圧力容器)

636



(単位 : kN·m)

静的解析



Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	原子炉圧力容器頂部
84.7	48.3	56.3	53.6	39.2	68.8	85.0	79.6	172	
356 708 707 1090	$202 \\ 403 \\ 402 \\ 615$	237 474 473 721	226 452 451 687	166 331 493	289 574 573 873	355 702 701 1110	$336 \\ 673 \\ 672 \\ 1010$	812 1770 1760 2680	シールベロー位置
2400 3180	1350 1790	1580 2100	1510 2010	1080 1440	1900 2520	2430 3200	2200 2940	5840 7440	
4510	2540	2990	2860	2050	3570	4500	4210	10800	原子炉圧力容器
2790	1890	2000	1940	1360	2110	2290	882	3190	スタビフイザ位直
5320	4020	2960	2860	2400	3560	4950	4770	3590	
7080	5580	3870	3930	3240	4870	6800	6940	7150	
8890 9960 11000 12000 13000 13900	7320 8420 9520 10600 11700 12800	4920 5580 6250 7020 7990 9010	5030 5690 6330 7180 8180 9240	4150 4700 5240 5920 6710 7520	6690 7990 9400 10900 12500 14100	8810 10100 11400 12700 14000 15400	9020 10200 11200 12200 13000 13800	10600 12500 14300 16000 17500 18900	
15500 16800 18900 19400 9650	$14500 \\ 15300 \\ 16700 \\ 17100 \\ 8130$	10800 11700 13300 13800 7590	$11000 \\ 12000 \\ 13700 \\ 14100 \\ 6690$	$8860 \\ 9560 \\ 10800 \\ 11100 \\ 6360$	16900 18300 20800 21500 11100	18100 19500 21800 22400 9730	14800 15200 15800 15900 4840	20800 21700 22800 23100 1400	
9410 9760	9000 9130	8210 8440	7190 7390	6710 6840	12200 12500	11900	3260 3390	3340 1740	スカート頂部
13800	10300	8830	7720	7560	14000	15700	7940	14400	スカート基部

図 4-560 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉圧力容器)

637



図 4-561 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-562 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-563 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-564 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))

気水分離男及び、	/ コラウド
メ 小 万 施 奋 及 い ン	イユノワト

(単位:m/s<sup>2</sup>)

OO Sd-D1 ×× Sd-11 ♦ Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
$\Delta \longrightarrow \Delta  \text{Sd-13}  O \longrightarrow O  \text{Sd-14}  \text{Sd-21}$									(01001)	
	15. 7	14.6	10.8	10.9	9.13	19.2	18.3	6.44	10. 1	気水分離器頂部
- × o str	12.6	11.5	8.47	8.54	7.19	14.8	14.2	5.86	9. 41	
	9.60	8.47	6.14	6. 17	5.36	10.5	10. 1	5. 29	9. 41	
$-\frac{\partial \phi}{\partial x} \neq \phi \phi$	7.56	6.44	4.57	4.61	4.21	8.09	8.10	4.88	9. 41	シュラウドヘッド 頂部
	6. 78	5.70	4.12	4.05	3.76	7.18	7.30	4.72	9.41	
	6.03	5.13	3.64	3. 43	3.27	6.18	6.39	4. 55	9.41	上部格子板
	5.66	4.82	3. 33	3.05	2.97	5.54	5.83	4.46	8.63	
	5.26	4.49	3.01	2.70	2.66	4.91	5.28	4.45	8.63	
	4.87	4.17	2.72	2.43	2.35	4.28	4.78	4.45	8.63	
	4.55	3.90	2.44	2.30	2.09	3. 78	4.46	4.46	8.63	
	4.23	3.64	2.32	2.36	2.00	3.46	4.22	4.48	8.63	
	3. 91	3.36	2.41	2.43	1.92	3.19	4.07	4.49	8.63	炉心支持板
	3.78	3. 22	2.47	2.50	1.88	3.09	4.05	4.49	8.63	
	5.10	0.00	2.01	2.00	1.01	0.01	1.00	1.00	0.00	
	3. 84 3. 86	2.79 2.73	2.63 2.66	2.66 2.69	1.96 1.98	2.99 3.03	4.11 4.14	4. 49 4. 49	8.63 8.63	シュラウド下端
0.0 10.0 20.0 30.0 加速度 (m/s <sup>2</sup> )										

図 4-565 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 : mm)



図 4-566 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 : kN)



図 4-567 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 気水分離器及びシュラウド)

<u>気水分離器及びシュラウド</u>

(単位:kN・m)



									(
Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	静的解析 (3.6Ci)	備考
0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	気水分離器頂部
184	171	128	128	107	225	216	75.6	55.7	
1270	1190	899	908	743	1570	1490	511	567	
2910	2730	2060	2080	1700	3600	3390	1170	1460	シュラウドヘッド 頂部
4050	3790	2860	2890	2350	4990	4700	1660	2150	
5770	5420	4110	4160	3360	7150	6690	2340	3050	上部格子板
7480	6770	5200	5280	4230	8980	8290	3360	4500	
9310	8260	6400	6500	5180	11000	10000	4410	5990	
11200	9870	7690	7820	6210	13200	11900	5460	7530	
13300	11600	9060	9220	7300	15500	14000	6520	9110	
15400	13400	10500	10700	8450	17900	16200	7580	10700	
17600 19200	15400 16600	12000 13000	12200 13300	9650 10400	20500 22100	18500 20100	8670 9770	12400 14100	炉心支持板
21400	18300	14400	14600	11400	24200	22300	11300	16400	
25200 26200	21300 22100	$\begin{smallmatrix}16800\\17400\end{smallmatrix}$	17100 17700	13400 13900	28100 29100	26200 27200	$13900 \\ 14600$	20500 21700	シュラウド下端

図 4-568 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 気水分離器及びシュラウド)

645



図 4-569 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



图 4-570 頁

図 4-570 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))

647



図 4-571 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-572 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-573 最大応答加速度 弹性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 燃料集合体)



図 4-574 最大応答相対変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 燃料集合体)



燃料集合体

図4-575 最大応答せん断力 弾性設計用地震動Sd\*(EW方向 燃料集合体)



燃料集合体

図 4-576 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 燃料集合体)



図 4-577 最大応答加速度 弹性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒案内管)





図 4-578 最大応答変位 弾性設計用地震動 Sd\* (EW方向 制御棒案内管)



図 4-579 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒案内管)



制御棒案内管

図 4-580 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒案内管)

(単位 : kN·m)



図 4-581 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))





図 4-582 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図 4-583 最大応答せん断力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))


図 4-584 最大応答モーメント 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>\*(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



(単位 : m/s<sup>2</sup>)

	General Sd-D1 Kerner Sd-11 Greener Sd-12									() [2
		Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
	$\Delta$ Sd-13 $\bigcirc$ Sd-14 $\times$ Sd-21									
EL. (m)	♦♦ Sd-22 ▲▲ Sd-31									
	<u> </u>	2.99	3. 32	4.06	4.27	2.73	4.04	3.86	1.21	原子炉格納容器頂部
-		2. 98	3. 31	4.04	4.24	2.71	4.03	3.84	1.21	
-		2.97 2.95	3. 26 3. 23	3.96 3.90	4.17 4.11	2.67 2.64	3. 99 3. 97	3.77 3.72	1.20 1.20	シールベロー位置
-	$\phi \phi \star \phi \phi \star \phi \phi \phi$	2. 93	3.16	3. 79	3. 98	2.57	3.91	3.61	1.19	
-		2.89	3.05	3.64	3. 79	2.46	3.81	3.45	1.17	上部シアラグ位置
-		2.85	2. 93	3. 47	3. 56	2. 34	3.70	3.36	1.15	原子炉格納容器 スタビライザ位置
-		2.81	2.81	3. 30	3. 33	2.22	3.58	3.30	1.12	
-		2.77	2.69	3. 13	3.10	2.11	3.46	3.22	1.10	
-	$\Phi = \phi + \phi$	2.73	2. 59	2. 98	2.91	2.00	3.36	3.12	1.07	
-		2.68	2.60	2.82	2.76	1.91	3.27	3.04	1.06	
-		2.64	2.59	2.70	2.64	1.84	3.19	2.99	1.05	
-		2.58 2.55 2.53	2.54 2.51 2.48	2. 61 2. 59 2. 58	2.50 2.47 2.45	1.84 1.85 1.84	3. 09 3. 05 3. 00	2.90 2.86 2.82	1.04 1.03 1.03	下部シアラグ位置
-		2.46	2.40	2. 53	2.40	1.84	2.89	2.72	1.01	
		2.37	2.29	2.45	2.32	1.82	2.73	2.59	1.00	
-		2.34	2.25	2.41	2.28	1.81	2.66	2.55	0.99	
-		2.26	2. 17	2. 28	2.16	1. 77	2.42	2. 51	0.96	
	0 2.0 4.0 6.0	2.16	2.06	2. 12	2.01	1.71	2.15	2.52	0.93	原子炉格納容器基部
	加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-585 最大応答加速度 弹性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器



	O Sd-D1	★★ Sd-11	�·-··-♦ Sd-	12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
EI (m)	∠ Sd=13	G Sd-14	×× Sd-	-21									
LL. (III)			х <u>ох о</u> ар		2.38	1.86	2, 42	2.40	1.94	2.03	2.14	0.918	原子炉格納容器頂部
	4	<u> </u>	* <b>0</b> * <b>0</b>		2.38	1.86	2.42	2.40	1.94	2.03	2.14	0.918	
	5	<u>.</u>	*8* * #*		2.37	1.86	2.42	2.40	1.94	2.03	2.14	0.917	シールベロー位置
	-	- -			2.37	1.86	2.42	2.40	1.94	2.03	2.13	0.917	
					2.01	1.00	2.12	2. 10	1.01	2.00	2.10	0.015	ト却シアラガ位署
	4	2	× 0 × ¢ ¢		2.37	1.85	2.42	2.40	1.93	2.03	2.13	0.915	工-m>/ / / / / 位直 原子恒格納容器
▎▕	4	s	וו 💠		2.36	1.85	2.41	2. 39	1.93	2.02	2.13	0.914	スタビライザ位置
▎▕	Z	<b>`</b>	×o×◊ ↔		2.36	1.84	2.41	2.39	1.93	2.02	2.12	0.913	
		. :	×o×o de		2.35	1.84	2.41	2.39	1.93	2.02	2.12	0.911	
		. :	×o×o os		2.35	1.84	2.41	2.39	1.92	2.01	2.11	0.910	
	4		×o×o ₀∞		2.34	1.83	2.40	2.38	1.92	2.01	2.11	0.908	
	4		וו 🐢		2.34	1.83	2.40	2. 38	1.92	2.01	2.11	0.907	
	4				2. 33 2. 33 2. 32	1.82 1.82 1.82	2. 40 2. 40 2. 39	2. 38 2. 38 2. 38	1.92 1.91 1.91	2.00 2.00 2.00	2. 10 2. 10 2. 10	0. 905 0. 904 0. 903	下部シアラグ位置
	4	×	< o × o de		2.32	1.81	2.39	2. 37	1.91	2.00	2.09	0.901	
	4	*	< <b>0</b> * <b>0 0</b> *		2.31	1.80	2.39	2.37	1.90	1.99	2.08	0.898	
	4	*	$\langle \varphi \ast \phi \rangle \phi \Rightarrow$		2.30	1.80	2.38	2. 37	1.90	1.99	2.08	0.897	
	4	×	• × • • •		2. 29	1.79	2.38	2.36	1.89	1.98	2.07	0.893	
					2.28	1.78	2.37	2.35	1.88	1.97	2.06	0.888	原子炉格納容器基部
	υ	1.0	2.0	3.0									
				変位(mm)									

図 4-586 最大応答変位 弾性設計用地震動 Sd (鉛直方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器

(単位 : kN)



図 4-587 最大応答軸力 弾性設計用地震動 Sd(鉛直方向 原子炉格納容器)



(単位:m/s<sup>2</sup>)



図 4-588 最大応答加速度 弾性設計用地震動 Sd (鉛直方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)

## 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

(単位 :mm)

	O Sd-l	)1 <b>×</b> ×	Sd-11 ♦♦	Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
FI (m)	ΔΔ Sd-:	$13 \qquad \bigcirc \qquad \bigcirc$	Sd-14 ××	Sd-21									
	<b>↓</b> ↓ 5u				2.47	1.97	2.61	2. 58	2.06	2.16	2.19	0.947	原子炉遮蔽頂部 原子炉圧力容器
		<b>A</b>	* • *	¢ 4≎	2.46	1.96	2.61	2. 58	2.06	2.16	2.19	0.947	スタビライザ位置
		4	× o 🛪		2.46	1.96	2.60	2. 57	2.05	2.16	2.18	0.946	
-		۸	× • ×	¢ 4©	2.44	1.95	2. 59	2. 56	2.05	2.15	2.17	0.944	
													原子炉遮蔽基部
F		4	* 🕫 🚧		2. 41 2. 41	1.93 1.93	2.57 2.57	2.55 2.54	2.03 2.03	2.12 2.12	2.16 2.16	0.940 0.940	原子炉本体の基礎頂部 スカート基部
			* 8 **		2. 38 2. 38	1.92 1.91	2.55 2.55	2.53 2.52	2. 02 2. 01	2.10 2.10	2.15 2.15	0. 935 0. 934	
		4	× • × •		2.35	1.89	2.52	2.49	1.99	2.07	2.14	0.927	
-		4	× • × • •	, 4 <b>0</b>	2.34	1.88	2.50	2.48	1.98	2.06	2.13	0.924	
		4	×		2. 33	1.86	2.48	2.45	1.96	2.05	2.12	0.917	
						1.00	0.40		1.00				
			× φ * φ		2. 30	1.82	2.43	2.41	1.92	2.01	2.09	0.904	
		4	* <b>•</b> *•	1. 49 1	2.28	1.79	2.39	2.37	1.89	1.98	2.07	0.893	
		<u> </u>	<u> </u>	3.0	2.28	1.78	2.37	2.35	1.88	1.97	2.06	0.888	原子炉本体の基礎基部
0.0		1.0	2. 0	变位 (mm)									

図4-589 最大応答変位 弾性設計用地震動Sd(鉛直方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



図4-590 最大応答軸力 弾性設計用地震動S。(鉛直方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)

原子炉圧力容器

(単位 : m/s²)

O O Sd-D1 ★★ Sd-11 ♦♦ Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
<b>△</b> Sd-13 <b>○</b> Sd-14 <b>××</b> Sd-21									
EL. (m)									
<u> </u>	3. 57	3.19	3.35	3. 53	2.24	4.09	3.91	1.31	原子炉圧力容器頂部
- <b>A</b> o <b>x A A</b>	3. 57	3. 19	3.35	3. 53	2.24	4.09	3.91	1.31	
	3, 57	3. 18	3.34	3. 53	2.24	4.09	3.91	1.31	
	3. 57	3.18	3.34	3. 53	2.24	4.09	3.90	1.31	シールベロー位置
- <u>+</u> • + + + + + + + + + + + + + + + + + +	3. 57	3. 18	3.34	3. 53	2.24	4.09	3.90	1.31	
	3. 56	3.15	3.32	3.52	2.24	4.08	3.89	1.31	
	3. 56	3.14	3. 31	3.51	2.24	4.07	3.89	1.30	
	3. 56	3.13	3.29	3.50	2.24	4.06	3.88	1.30	原子炉圧力容器
	3. 55	3. 10	3.26	3. 48	2.24	4.05	3.86	1.29	スタビフイサ位置
	3, 54	3.06	3.23	3.46	2.24	4.03	3.85	1.29	
	3. 53	3.04	3.21	3. 44	2.24	4.01	3.83	1.28	
	3, 52	3.01	3.19	3.42	2.24	4.00	3.82	1.28	
	3. 52	3.00	3.18	3.41	2.24	3.99	3.81	1.27	
	3. 52	2. 98 2. 97	3. 17 3. 16	3. 39 3. 38	2.24 2.24	3.98	3.80 3.79	1.27	
	3. 50	2.95	3.15	3. 37	2.24	3.95	3.78	1.26	
	3. 50	2.94	3.13	3.35	2.24	3.94	3.77	1.26	
	3. 49 3. 48	2. 91 2. 90	3. 11 3. 10	3. 32 3. 31	2. 23 2. 23	3. 92 3. 91	3.75 3.74	1.25 1.25	
	3. 48 3. 47	2.87 2.86	3.08 3.07	3. 28 3. 27	2.23 2.23	3.89 3.89	3.72 3.72	1.24 1.24	
	3 46	2.84	3.04	3.24	2.22	3, 86	3, 70	1.23	スカート頂部
	5.40	0.69	9.94	2.06	0.10	2.64	2 50	1 16	スカート基部
	6.0 3.33	2.02	2.84	2.90	2.18	3.04	3.90	1.10	1 22 11
加速度	(m/s <sup>2</sup> )								

図 4-591 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器)

原子炉圧力容器

(単位 : mm)

	G Sd-D1	XX Sd-11		Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
FI (m)	2 3d-13	Sd-31	**	3u-21									
	✓ 5u 22		<u> </u>	- <del></del>	2.48	1.98	2.62	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	原子炉圧力容器頂部
	2	4	×φ 🖗		2.48	1.98	2.62	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
	4	Δ	×o 🔖		2.48	1.98	2.62	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	シールベロー位置
	4	4	×Φ 🔆	φ <u>†</u> ≎	2.48	1.98	2.62	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
	2	4	ו ×	<b>○ 4◊</b>	2.48	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
		4	× • ×	0 40	2.48	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
1 F	4	4	× 🔶 🔆	o 4≎	2.48	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
	2		*o <b>*</b>	<b>○</b> 4 <b>○</b>	2.48	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
	4		* • *	o 4≎	2.47	1.97	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.947	
	4	2	* o *	φ 4\$	2.47	1.97	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.947	
	4	2	* • *	φ <b>4</b> \$	2.47	1.97	2.61	2.58	2.06	2.16	2.19	0.947	
	4	2	* <b>o</b> *		2.46	1.97	2.61	2.57	2.06	2.16	2.18	0.946	
1 F	4	2	× o ×	φ <b>4</b> ?	2.46	1.97	2.60	2.57	2.05	2.16	2.18	0.946	
	4	2	× 🏾 🔆	Φ <b>4</b> Υ	2.46	1.97	2.60	2.57	2.05	2.16	2.18	0.946	
	4		×Ψ X		2.46	1.96	2.60	2.57	2.05	2.16	2.18	0.946	
	4		ŶŎŴ	φ Åγ	2.46	1.96	2.60	2.57	2.05	2.16	2.18	0.945	
	4	2	* <b>8</b> *		2.45 2.45	1.96 1.96	$2.60 \\ 2.60$	2.57 2.57	2.05 2.05	$2.15 \\ 2.15$	2.18 2.18	0.945 0.945	
	Ź		*8*	8 48	2.45 2.45	1.96 1.95	$2.60 \\ 2.59$	2.57 2.56	2.05 2.05	$2.15 \\ 2.15$	2.18 2.17	$0.944 \\ 0.944$	
	4		×	$\phi \phi$	2.44	1.95	2.59	2.56	2.05	2.15	2.17	0.944	スカート頂部
			× o ×		2. 41	1.93	2.57	2.54	2.03	2.12	2.16	0.940	スカート基部
0. (	)	1.0	2.0	3.0									
				変位(mm)									

図 4-592 最大応答変位 弾性設計用地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器)

原子炉圧力容器

(単位 : kN)

O Sd-D1 ★★ Sd-11 ♦ ♦ Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
$\Delta$ Sd-13 Sd-14 $\lambda$ Sd-21									
	39.7	35.7	37.0	39.3	25.2	45.0	43.4	14.5	原子炉圧力容器頂部
	147	132	137	146	93.6	167	161	54.0	
	363	326	338	360	231	412	397	133	シールベロー位置
	522	469	487	518	332	592	571	192	
	754	677	702	747	479	855	824	276	
	960	860	892	950	610	1090	1050	352	
	1260	1120	1170	1240	798	1420	1370	460	原子炉圧力容器
	1410	1260	1300	1390	894	1590	1540	515	ハクヒノイリ位直
	1590	1420	1470	1570	1010	1800	1740	582	
	1720	1530	1590	1700	1100	1950	1880	630	
	1820	1620	1680	1800	1160	2060	1990	666	
	1910 1980	1700 1750	1760 1820	1890 1950	1220 1260	2160 2230	2090 2160	699 723	
- △ Ų XAQAK - △ S XAQAK	2050	1810	1880	2020	1300	2310	2230	747	
	2120	1870	1940 2000	2080 2150	1350 1390	2390 2460	2310 2380	773	
	2270	2000	2080	2230	1450	2560	2470	827	
	2370	2090	2170	2330	1510	2670	2580	864	
	2470	2170	2260	2420	1580	2780	2680	899	
	2660	2330	2430 2610	2600	1700	3000	2890	969	スカート頂部
I I I I I I I I I I I I I I I I I I I	2000	2000	2010	2100	1000	0220	0100	1010	- CARL
	5880	5130	5300	5670	3740	6630	6360	2120	スカート基部
0.0 4.0 8.0 12.0									
軸力 (×10 <sup>3</sup> kN)									

図 4-593 最大応答軸力 弾性設計用地震動 Sd(鉛直方向 原子炉圧力容器)

<u>気水分離器及びシュラウド</u>

(単位:m/s<sup>2</sup>)

	00	Sd-D1	××	Sd-11	<ul><li>↔ · · · · · · · · </li></ul>	Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
	ΔΔ	Sd-13	00	Sd-14	××	Sd-21									
EL. (m)	<b>⊘</b> ♦	Sd-22	ΔΔ	Sd-31											
		1	+ 9	<u> </u>	<del>q                                     </del>		3. 79	3. 58	3.38	3.61	2.43	4.53	4.21	1.40	気水分離器頂部
								0.50	0.00	0.01	0.40	4 50	4.01	1 40	
		Â	Ŷ	◆ X	Φ ° ×		3. 79	3. 58	3. 38	3.61	2.43	4.53	4.21	1.40	
		Å	<b></b>	¢ ¥¢	φ � ¥		3. 79	3. 57	3.38	3.61	2.43	4.52	4.20	1.40	
				~ ~			2 70	3 55	3 36	3 59	2 42	4 50	4 18	1 39	シュラウドヘッド
		T	ľ	ĬÆ	1		5. 10	0.00	0.00	0.00	5. 15	1.00	1.10	1.00	頂部
		4	φ	φ×φ	b 🛯 🗶		3. 70	3.27	3.12	3. 38	2.30	4.18	3.97	1.34	
								0.04	0.11	0.00	0.00	4.15	0.05	1.00	
			ľ	WXA (			3. 68	3. 24	3.11	3.30	2.29	4.15	3.95	1.33	上部格士板
		Â	ſ	¢×≜ ¢	)		3. 67	3. 22	3.10	3. 36	2. 29	4.13	3.94	1.33	
		Å	ſ	¢¥≜ ¢	•		3.66	3. 19	3.10	3. 35	2.28	4.11	3.92	1.32	
		<b>A</b>	P	¢× ¢	•		3.65	3.17	3.09	3. 34	2.28	4.09	3.91	1.32	
	4	4	P		\$¥		3.64	3.14	3.09	3.34	2.28	4.07	3.89	1.31	
	4	\$	φ	<b>*</b> •	<b>*</b>		3. 62	3.12	3.08	3. 33	2.27	4.05	3.87	1.30	
	4	\$	ф М		\$X \$\		3.61	3.09 3.07	3.08	3.32	2.27	4.03	3.86	1.30	炉心支持板
	4	5	↓ ↓	Å Å Å	¢*		3.58	3. 04	3.08	3. 31	2. 26	4.00	3.83	1.29	
							0.00								
	4	2	8	\$8 \$ \$	&*		3.56 3.55	2.99 2.98	3.07 3.07	3. 30 3. 30	2.25 2.25	$3.97 \\ 3.96$	3.80 3.79	1.27 1.27	シュラウド下端
	1	2	Ψ	îî î P	Y A		3. 54	2.97	3.07	3. 30	2.25	3.96	3.79	1.27	
	Å		+ <mark>b</mark> ×	<u>\$ 4 9 4</u>	Ś×.		3. 48	2.87	3.06	3. 27	2.23	3.89	3.72	1.24	
0.0	)	2	2.0		4.0	6.0									
						加速度(m/s²)									

図 4-594 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 気水分離器及びシュラウド)

<u>気水分離器及びシュラウド</u>

(単位 :mm)

	00	Sd-D1	××	Sd-11	<b>♦</b> ♦	Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
	ΔΔ	Sd-13	00	Sd-14	××	Sd-21									
EL. (m)	<b>⇔◇</b>	Sd-22	ΔΔ	Sd-31											
			<u>}</u>		<u> </u>	P fr	2.51	2.01	2.63	2.60	2.08	2.20	2.21	0.952	気水分離器頂部
-		4	\$		×o 🗴		2. 51	2.01	2.63	2.60	2.08	2.20	2.21	0.952	
		2	<b>A</b>		* <b>0 </b> ≉	<b>○ 4◊</b>	2.51	2.01	2.63	2.60	2.08	2.20	2.20	0.952	
-		2	4		<b>*○ </b>	<b>↓</b> 40	2. 51	2.01	2.63	2.60	2.07	2.20	2.20	0.952	シュラウドヘッド 頂部
-		4			*• <b>*</b>	φ <b>4</b> \$	2.49	1.99	2.62	2. 59	2.07	2.18	2.19	0.949	
		4	4		×o 🔖	<b>↓</b> ▲◇	2.48	1.99	2. 62	2. 58	2.06	2.18	2.19	0.949	上部格子板
		4	Δ		ו ×	$\phi \Rightarrow$	2.48	1.98	2.62	2.58	2.06	2.18	2.19	0.948	
		4	Δ		* <b>o</b> *	φ <b>Å</b>	2.48	1.98	2.61	2.58	2.06	2.18	2.19	0.948	
		4	4		× o 🔅	φ 4¢	2.48	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
		4	2		×o×	φ Aφ	2.47	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.947	
		4	4		ו ×	φA¢	2.47	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.947	
		4			*		2.47 2.47	1.97 1.97	2.61 2.61	2.58 2.58	2.06 2.06	2.17 2.17	2.19 2.19	0. 947 0. 947	炉心支持板
		4			* • *	$\phi \Leftrightarrow$	2.47	1.97	2.61	2.57	2.06	2.16	2.18	0.946	
		4	2		***		2.46 2.46 2.46 2.46	1.97 1.96 1.96	2. 60 2. 60 2. 60	2.57 2.57 2.57	2. 05 2. 05 2. 05	2. 16 2. 16 2. 16	2. 18 2. 18 2. 18	$\begin{array}{c} 0.\ 946 \\ 0.\ 946 \\ 0.\ 945 \end{array}$	シュラウド下端
	)		1.0		2.0	3.0	2. 45	1.95	2. 59	2.56	2.05	2.15	2.17	0.944	
						変位(mm)									

図 4-595 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 : kN)



								(1)
Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
18.5	17.5	16.6	17.7	12.0	21.8	20.4	6.76	気水分離器頂部
114	108	102	109	74.0	135	126	41.7	
189	179	169	180	123	223	209	69.0	シュラウドヘッド
105								頂部
311	294	278	297	202	367	344	114	
522	482	456	489	334	601	570	189	上部格子板
582	536	506	544	372	668	634	211	
598	550	520	558	382	686	651	216	
614	564	533	573	392	704	669	222	
630	578	547	587	402	721	685	228	
646	592	560	602	412	739	702	233	
662	605	574	616	422	756	719	239	
771	699	666	716	491	876	835	277	炉心支持板
854	771	738	793	545	968	925	307	
872	786	753	809	556	988	944	313	
902 918	812 825	779 792	837 851	575 585	1020 1040	976 993	324 330	シュラウド下端
510	0.41	000	000	507	1000	1010	220	
936	841	808	868	597	1000	1010	336	

図 4-596 最大応答軸力 弾性設計用地震動 Sd(鉛直方向 気水分離器及びシュラウド)

制御棒駆動機構ハウジング(外側)

(単位 : m/s<sup>2</sup>)

	O-O Sd-D1	×× Sd-11 ♦♦	Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
	<b>△△</b> Sd-13	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	Sd-21									
EL. (m)	♦> Sd=22			3. 48	2.87	3.06	3. 27	2. 23	3.89	3.72	1.24	原子炉圧力容器 底部位置
		<ul> <li>φ × φ φ φ ×</li> </ul>		3. 49	2. 86	3. 10	3. 30	2. 23	3. 91	3. 74	1. 25	
-		<ul> <li>φ * φ φ φ *</li> </ul>		3. 49	2.85	3. 11	3. 32	2. 23	3. 91	3.74	1.25	
-	<b>A</b>	● * ◊ ♠		3. 49	2. 85	3. 12	3. 33	2. 23	3.92	3.75	1.25	
0.	0	2.0 X X X X X X X X X X X X X X X X X X X	6.0 加速度(m/s <sup>2</sup> )	3. 49	2. 85	3. 13	3. 33	2. 23	3.92	3. 75	1. 25	制御棒駆動機構 ハウジング下端

図 4-597 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



(単位 : mm)



図4-598 最大応答変位 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>(鉛直方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



制御棒駆動機構ハウジング(外側)

図4-599 最大応答軸力 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>(鉛直方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))

原子炉圧力容器(下鏡)

(単位 :m/s<sup>2</sup>)

	O Sd-D1	×> Sd-11 ↔>	Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
EL. (m)	↔ Sd=22	△ Sd-31	50-21									
	<b>^</b>	<u> </u>		3.46	2.84	3.04	3.24	2.22	3.86	3. 70	1.23	スカート頂部
	Å	0 * \$ 4 6 \$ *		3 47	2.85	3.05	3. 25	2.23	3.88	3.71	1.24	
	Å	○ × ◊ ▲ ϙ ◊ ×		3. 47	2.86	3.06	3.26	2. 23	3.88	3.72	1.24	
				3.48	2, 87	3, 06	3, 27	2, 23	3, 89	3, 72	1.24	
				5.40								
	<u> </u>			3. 49	2.88	3.08	3.28	2.23	3.90	3. 73	1.24	原子炉圧力容器底部
0.0	1	2.0 4.0	6.0 加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-600 最大応答加速度 弾性設計用地震動 Sd (鉛直方向 原子炉圧力容器(下鏡))

原子炉圧力容器(下鏡)

(単位 : mm)



図 4-601 最大応答変位 弾性設計用地震動 Sd(鉛直方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-602 最大応答軸力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub> (鉛直方向 原子炉圧力容器(下鏡))

## 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

(単位:m/s<sup>2</sup>)

	G Sd-D1	××	Sd-11 <	�♦ Sd-12		Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
FI (.)	ΔΔ Sd-13		Sd-14	×× Sd=21										
EL. (m)	↔> Sa=22		Sa-31	0 X		2 70	3 30	3 47	3 79	2 34	4 38	4.05	1 35	上部格子板
	Ţ	'				3. 70	2 20	2.46	2 71	2.51	4.27	4.05	1.00	
	Ĩ	Ĭ		ĬÎ		3.69	3. 50	5.40	5.71	2. 34	4. 37	4.05	1.55	
		Ŷ	×\$ @	◆ × ↓ ↓		3. 69	3.30	3.45	3.70	2.33	4.36	4.04	1.34	<i>佛</i> 彩. 作 今 休 由 由
	4	Ŷ	×¢ ♠	♦ ¥		3.69	3.28	3.44	3. 69	2.31	4.34	4.03	1.34	瓜科集百种中天
	4	φ	×¢∳	\$ ¥		3.68	3.27	3. 41	3. 67	2.30	4.32	4.01	1.34	
	4	þ	*≎ �			3.67	3.24	3. 39	3.64	2.27	4.28	3.99	1.33	
	Å	<b>\$</b>	* 4	¢ *		3.65	3.21	3. 36	3.60	2.25	4.25	3.96	1.32	炉心支持板
	4	٩	X AP	◆ × ! !		3.62	3.14	3. 30	3. 54	2.22	4.18	3.92	1.31	
	4		* * *	↓   ◇ *		3 59	3.08	3. 25	3. 48	2.22	4.11	3.87	1.29	制御棒案内管中央
	4	• · ·	×¢ ¢¢ ¢	> ×		3. 58	3.06	3. 23	3.46	2.23	4.09	3.86	1.29	
	Å	• *	< 🛉 🛉 🛉	• *		3. 53	2.97	3.15	3. 37	2.23	4.00	3.80	1.26	制御棒案内管下端
	4	• *	$\phi \phi \phi$	*		3. 51	2.93	3.12	3. 34	2.23	3.96	3. 77	1.26	制御棒駆動機構 ハウジングト端
	4	• ×	$\diamond \diamond \phi \phi$	×		3.50	2.90	3.10	3. 31	2.23	3.93	3.75	1.25	
	4	• ×	$\diamond \diamond \phi \diamond$	×		3.49	2.88	3. 08	3. 28	2.23	3.90	3.73	1.24	原子炉圧力容器底部
							0.00	2.00	2.20	0.04	2.01	9.74	1.05	
				个 		3. 49	2.88	3.09	3. 30	2.24	3.91	3.74	1.25	
	4	• *	<b>\$ \$ \$ \$</b>	*		3.49	2.89	3.10	3. 31	2.24	3.92	3.74	1.25	
	4	∳ ¥	$\diamond \diamond \phi \diamond$	×		3.49	2.89	3.10	3. 32	2.25	3.92	3.75	1.25	
		d ×	÷ 4 6 6	×		3, 49	2.89	3. 11	3. 32	2. 25	3.93	3.75	1.25	制御棒駆動機構
0.0		2.0		4.0	6.0									ハリンンクト端
				加速度(	n/s²)									

図 4-603 最大応答加速度 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))

## 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

(単位 : mm)

	⊖ Sd−D1	★★ Sd-11	♦♦	Sd-12	Sd-D1	Sd-11	Sd-12	Sd-13	Sd-14	Sd-21	Sd-22	Sd-31	備考
	△ Sd-13	• Sd-14	××	5d-21									
EL. (m)	↔ Sd=22	∠ Sd=31	X O X	~ ~ ·	0.40	1.00	0.60	9 50	2.07	9 10	9 90	0.050	上部核子板
					2.49	1. 99	2.02	2. 59	2.07	2.19	2.20	0.950	
		<b>A</b>	×Ψ 🕸	<b>Φ</b> 48>	2.49	1.99	2.62	2.59	2.07	2.19	2.20	0.950	
		<b>A</b>	×	φ <b>4</b> \$	2.49	1.99	2.62	2.59	2.07	2.19	2.20	0.950	
		4	¥ 🕈 嶈	φ <b>4</b> \$	2.49	1.99	2.62	2.59	2.07	2.19	2.20	0.949	燃料集合体中央
		<b>A</b>	¥ 🕈 🔖	¢ 4\$	2.49	1.98	2.62	2.59	2.07	2.18	2.20	0.949	
		4	* o 🔅 🛛	48	2.48	1.98	2.62	2.59	2.07	2.18	2.20	0.949	
		4	* • *		2.48	1.98	2.62	2.58	2.06	2.18	2.19	0.948	炉心支持板
		<b>A</b>	וו	Þ4≎	2.47	1.98	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.948	
				40	9.47	1 97	2 61	2 58	2.06	2 17	2 19	0 947	制御捧安内签由市
		Ā	××××	5 Āõ	2.47	1. 97	2.61	2.58	2.06	2.17	2.19	0.947	前仰徑采竹官中大
		4	וו	o 4\$>	2.46	1.96	2.60	2.57	2.05	2.16	2.18	0.945	制御棒案内管下端
		Å	וו		2.45	1.96	2.60	2.57	2.05	2.15	2.18	0.945	制御棒駆動機構
		4	* <b>0 %</b>		2.45	1.96	2.60	2.57	2.05	2.15	2.18	0.945	ハリシンク工师
		Å	×o× o	x 4\$	2.45	1.96	2.60	2.57	2.05	2.15	2.18	0.944	原子炉圧力容器底部
			× o × o		2.45	1.96	2.60	2.57	2.05	2.15	2.18	0.945	
		4	* <b>• *</b> •	x 4 x	2.45	1.96	2.60	2.57	2.05	2.15	2.18	0.945	
		4	×o×o	) 4\$	2.45	1.96	2.60	2.57	2.05	2.15	2.18	0.945	
		<u> </u>			2 45	1.96	2, 60	2, 57	2, 05	2, 15	2, 18	0.945	制御棒駆動機構
0.0		1.0	2.0	3. 0	2. 10								ハウジング下端
				変位(mm)									

図 4-604 最大応答変位 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))



燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

図 4-605 最大応答軸力 弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図 4-606 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位:mm)

	OO Ss-D1 ★★ Ss-11 ♦ ♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
FI (m)	$\Delta \longrightarrow \Delta \qquad Ss=13 \qquad O \qquad Ss=14 \qquad X \longrightarrow Ss=21$									
		25.3	7.84	10.6	10.3	9.07	23.0	22.8	35.8	原子炉格納容器頂部
-		24.3	7.52	10.1	9.79	8.70	22.0	21.8	34.3	
Ę		23. 2 22. 8	7.21 7.09	9.70 9.53	9.33 9.14	8. 34 8. 19	20.9 20.5	20.8 20.4	32. 8 32. 2	シールベロー位置
-	×046 ¢ ¢	21.8	6.81	9.14	8.71	7.85	19.6	19.5	30.8	
-		20.5	6.40	8.59	8.10	7.36	18.2	18.2	28.8	上部シアラグ位置
-		18.8	5.88	7.91	7.57	6. 76	16.4	16.5	26.2	原子炉格納容器 スタビライザ位置
-	***	17.1	5.39	7.25	7.06	6.18	14.7	14.8	23.7	
-		15.6	4.91	6.62	6.57	5. 62	13.1	13.3	21.3	
-	× p p p	14.1	4.49	6.04	6.10	5.12	11.7	11.9	19.2	
-	× • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	12.7	4.08	5.48	5.65	4.65	10.3	10.5	17.1	
-		11.8	3.81	5.10	5.33	4.33	9.41	9.62	15.7	
		10.6 10.1 9.59	3. 46 3. 32 3. 19	$\begin{array}{c} 4.\ 61 \\ 4.\ 45 \\ 4.\ 30 \end{array}$	4. 92 4. 74 4. 57	3. 93 3. 76 3. 61	8. 24 7. 78 7. 35	8.43 7.96 7.52	14.0 13.3 12.7	下部シアラグ位置
-	<b>φ φ</b> φ φ	8.37	2.86	3.92	4.13	3. 21	6.31	6.38	11.0	
-		7.14 6.60	2.54 2.41	3. 53 3. 36	3.68 3.48	2. 81 2. 63	5. 38 4. 97	5.25 4.75	9.48 8.83	
- 3		5. 13	2. 11	2.89	2.95	2. 15	3.96	3. 52	7.10	
	20.0 40.0 60.0	3. 43	1.59	2.22	2. 28	1.49	3.15	2.87	5.17	原子炉格納容器基部
	変位(mm)									

図 4-607 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位 : kN)



図4-608 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位:kN·m)



図4-609 最大応答モーメント 基準地震動S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位:m/s<sup>2</sup>)



図4-610 最大応答加速度 基準地震動S。(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : mm)

Ss-D1 ×× Ss-11 ♦♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$S_{S}=22$ $\Delta$ $S_{S}=31$ $S_{S}=21$									原子炉遮蔽頂部
	22.4	7.14	9.34	9.11	8.18	19.8	20.1	31.4	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
	21.0	6.76	8. 79	8.67	7.73	18.5	18.7	29.4	
	19.6	6.34	8. 23	8.24	7.27	17.1	17.3	27.2	
* ¢ /	18.0	5.87	7.62	7.76	6.76	15.6	15.8	24.9	
									原子炉遮蔽基部
i ∲ ∲	$     \begin{array}{c}       15.3 \\       15.2     \end{array} $	$5.01 \\ 4.98$	$^{6.54}_{6.49}$	6.86 6.82	5. 83 5. 78	12.9 12.8	$13.1 \\ 13.0$	20. 9 20. 8	原于炉本体の基礎頂部 スカート基部
§ ∲	13.6 13.3	4.46 4.36	5. 84 5. 71	6.24 6.12	5. 21 5. 10	11.3 11.0	11.4 11.1	18.5 18.1	
4	11.3	3. 70	4. 87	5. 33	4.34	9.08	9.20	15. 1	
¢.	10.4	3.46	4.60	4.99	4.03	8.29	8.41	14.0	
	8.71	2.96	4.02	4. 30	3.40	6.70	6.81	11.6	
	5.70	2.15	3.01	3. 10	2.31	4.36	4.12	7.82	
	3. 94	1.72	2.41	2.45	1.69	3.43	3.06	5.81	
20.0 40.0 60.0	3. 43	1.59	2. 22	2.28	1.49	3.15	2.87	5.17	原子炉本体の基礎基部
変位 (mm)									

図 4-611 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



図4-612 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

図 4-613 最大応答モーメント 基準地震動 S。(NS方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : m/s<sup>2</sup>)

$\bigcirc$ $\bigcirc$ Ss-D1 $\times$ Ss-11 $\diamondsuit$ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$\Delta$ Ss-13 $\bigcirc$ Ss-14 $\times$ Ss-21									
(m) $\diamond \cdots \diamond$ Ss-22 $\diamond \cdots \diamond$ Ss-31									
	9.12	8.55	9.06	9. 28	6.54	11.1	12.3	10.2	原子炉圧力容器頂部
	8. 82	8.03	8.64	8.86	6.34	10.7	11.7	9.93	
	8 52	7, 72	8, 22	8. 43	6, 13	10.3	11.0	9,66	
$\phi \times \dot{\phi} \phi$	8 34	7.53	7.96	8.17	6.00	10.0	10.6	9.55	シールベロー位置
$\phi + \phi \phi$	8.14	7.32	7.67	7.88	5.86	9.78	10.1	9.42	
$\phi \neq \phi$	7.75	6.86	7.05	7.26	5.55	9.21	9.47	9.15	
- 🄶 🚧 🔶 🊧	7.62	6.68	6.82	7.03	5.43	9.01	9.27	9.05	
- 🔶 🚧 🏟 🌴	7.42	6.41	6.46	6.67	5. 25	8.77	8.98	8.93	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
- • • • • • • •	7.25	6.16	6.07	6.28	5.08	8.73	8.63	8.78	
	7.19	5.91	5.66	5.86	5.01	8.74	8.25	8.61	
- op sák op sá 🔺	7.16	5.76	5.41	5.61	4.97	8.77	8.01	8.50	
	7.09	5.55	5.13	5.33	4.92	8.76	7.76	8.38	
- 👾× 🖞 🎸 🛧 🛪	7.06	5.43	4.95	5.15	4.89	8.77	7.59	8.29	
	7.02	5.31	4.77	4.97	4.86	8.77	7.43	8.21	
	6.98	5. 07	4. 57	4. 58	4. 82	8.76	7.08	8.05	
- 4×4× 🆸 4 🔆	6.89	4.94	4.52	4.40	4.74	8.76	6.91	7.97	
	6, 83	4.75	4.43	4.12	4.68	8.76	6.66	7.85	
	6.79	4.66	4.39	3.97	4.65	8.75	6.67	7.79	
	6.70 6.68	4.47 4.43	4.32 4.30	3.71 3.69	4.60 4.58	8.71 8.70	6.68 6.68	7.68 7.66	
	6. 62	4.27	4.29	3. 71	4. 58	8.71	6.72	7.54	スカート頂部
	6.43	4.15	4.21	3. 62	4.43	8.38	6.54	7.35	スカート基部
0.0 5.0 10.0 15.0									
加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-614 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 原子炉圧力容器)



(単位:mm)



図 4-615 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 原子炉圧力容器)







Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
95.5	89.1	94.7	97.0	68.3	116	129	107	原子炉圧力容器頂部
306	279	300	308	219	372	409	345	
651	585	632	648	466	789	856	737	シールベロー位置
573	679	608	624	416	824	964	653	
962	993	992	1020	702	1270	1480	1120	
1590	1450	1570	1610	1160	1930	2240	1850	
1770	1580	1740	1780	1290	2140	2450	2070	原子炉圧力容器
4230	2710	2280	2180	2120	4800	4580	4610	スタビライザ位置
3810	2560	1990	1920	1640	4310	4110	3990	
3400	2380	1770	1750	1460	3850	3640	3490	
3280	2960	1830	1660	1520	3900	3700	3120	
3160	3440	2290	2150	1780	4000	3780	2860	
3170	3790	2610	2490	2000	4060	4150	2680	
3220	4100	2900	2790	2210	4090	4480	2510	
3250	4560	3360	3290	2520	4460	4960	2150	
3210	4760	3590	3540	2730	4690	5160	1890	
3140	4860	3720	3690	2860	4810	5250	1680	
3050	4890	3810	3790	2940	4880	5280	1470	
2960	4880	3850	3860	2990	4890	5250	1310	
3390	1860	1800	1770	1620	4020	4260	4070	スカート頂部
4510	2380	2220	2250	1860	4970	5210	5560	スカート基部

図4-616 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 原子炉圧力容器)



(単位 : kN・m)



図4-617 最大応答モーメント 基準地震動S。(NS方向 原子炉圧力容器)



図 4-618 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



(単位 : mm)



図 4-619 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))

969


図4-620 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図4-621 最大応答モーメント 基準地震動S。(NS方向 原子炉圧力容器(下鏡))



(単位:m/s<sup>2</sup>)

O Ss-D1 ★★ Ss-11 ♦♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL. (m) $\sim$ Ss-22 $\sim$ Ss-31	21.1	31.9	22. 8	22. 9	19.3	35.8	35.6	11.0	気水分離器頂部
	17.4	24. 8	17.5	17.4	14.8	27.9	27.9	9.88	
	13. 7	18. 1	12. 4	12. 2	10.6	20. 1	20.5	9.03	
	11. 1	13. 9	9. 11	8. 89	7.81	15.3	15.6	8.45	シュラウドヘッド 頂部
	10. 1	12. 3	7.86	7.61	6.81	13.8	13.7	8.21	
	9.31	10.5	6.48	6.12	5.74	12.6	11.7	7.97	上部格子板
	8.84	9.42	5.66	5.21	5.03	11.7	10.8	7.91	
- 🌾 🙀 🖗	8.33	8.34	4.80	4.27	4.39	10.9	10.1	7.86	
	7.85	7.34	4.05	3. 78	3.78	10.0	9.36	7.82	
	7.46	6.34	3.90	3.72	3.36	9.23	8.64	7.82	
	7.06	5.49	3.80	3.61	3.14	8.45	7.98	7.81	
	6.67	4.76	3.73	3.50	3.43	8.12	7.41	7.79	炉心支持板
	6.51	4.46	3.75	3.50	3.68	8.19	7.09	7.77	
	6.56	4.35	3.82	3.47	3.99	8.32	b. <i>13</i>	(. (4	
0.0 20.0 40.0 60.0	6.65 6.68	4. 39 4. 43	4.22 4.30	3. 63 3. 69	4. 48 4. 58	8.60 8.70		7.68 7.66	シュラウド下端
加速度 (m/s <sup>2</sup> )									

図 4-622 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



図 4-623 最大応答変位 基準地震動 S<sub>s</sub>(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 : kN)



図 4-624 最大応答せん断力 基準地震動 S。(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 : kN·m)



図 4-625 最大応答モーメント 基準地震動 S。(NS方向 気水分離器及びシュラウド)



図 4-626 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-627 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-628 最大応答せん断力 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-629 最大応答モーメント 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-630 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 燃料集合体)



(単位:mm)



図 4-631 最大応答相対変位 基準地震動 S。(NS方向 燃料集合体)



図4-632 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 燃料集合体)



図 4-633 最大応答モーメント 基準地震動 S。(NS方向 燃料集合体)



図 4-634 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 制御棒案内管)



図 4-635 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 制御棒案内管)



図4-636 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 制御棒案内管)



図4-637 最大応答モーメント 基準地震動S。(NS方向 制御棒案内管)



図 4-638 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図 4-639 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図4-640 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図 4-641 最大応答モーメント 基準地震動 S。(NS方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



(単位:m/s<sup>2</sup>)

O Ss-D1 ★★ Ss-11 ♦♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$\Delta$ Ss-13 $\bigcirc$ Ss-14 $\times$ Ss-21									
EL. (m) $\diamondsuit$ Ss-22 $\bigstar$ Ss-31									
	8.40	3.29	3.56	3.71	2.71	3.90	6.31	10.6	原子炉格納容器頂部
	8.08	3.18	3.46	3.61	2.65	3.67	5.96	10.2	
= <b>8</b> × <b>≉</b>	7.75 7.61	3.08 3.04	3.36 3.31	3.50 3.45	2.58 2.55	$3.47 \\ 3.41$	$5.63 \\ 5.50$	9.86 9.70	シールベロー位置
	7.31	2.95	3. 22	3.36	2.49	3.28	5.21	9.33	
	6.88	2. 83	3. 11	3. 23	2. 39	3.10	4.84	8.78	上部シアラグ位置
	6. 38	2.68	3.04	3.15	2. 32	2.88	4.41	8.82	原于炉格納容器 スタビライザ位置
	6.02	2.57	3.00	3.10	2.25	2.73	4.12	8.75	
	5.66	2.56	2.95	3.04	2.20	2.77	4.00	8.38	
	5. 32	2.62	2.90	2. 98	2.16	2.79	3.88	7.80	
- o 🖗 o o 🗡	5.04	2.69	2.85	2.93	2.11	2.79	3.75	7.24	
- 🕈 🏘 🔅 🌾 💉	4.96	2.74	2.81	2.89	2.08	2.80	3.67	6.81	
	4. 86 4. 82 4. 79	2. 81 2. 86 2. 91	2. 75 2. 71 2. 67	2. 83 2. 78 2. 73	2.07 2.05 2.04	2.87 2.85 2.83	3.52 3.45 3.38		下部シアラグ位置
	4.71	3.04	2.57	2.62	2.04	2.77	3.24	5.69	
	4.64 4.61	3. 16 3. 21	2. 45 2. 42	2. 49 2. 50	2.06 2.07	2.68 2.64	3. 33 3. 37	5.42 5.30	
	4. 52	3. 33	2. 50	2. 61	2. 12	2.71	3.44	5.05	
	4. 42	2. 58	2.11	2.19	1.84	2.69	3.04	4.56	原子炉格納容器基部
加速度(m/s²)									

図 4-642 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 原子炉格納容器)



(単位 : mm)



図 4-643 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 原子炉格納容器)



(単位 : kN)



図4-644 最大応答せん断力 基準地震動S。(EW方向 原子炉格納容器)



(単位:kN·m)

備考

原子炉格納容器頂部

シールベロー位置

上部シアラグ位置

スタビライザ位置

下部シアラグ位置

原子炉格納容器基部

原子炉格納容器

Ss-22

25.0

251  $323 \\1060 \\1160 \\2060 \\2090 \\4380$ 

4440

8110

8240

 $27200 \\ 27400$ 

 $47100 \\ 47300$ 

 $67700 \\ 68000$ 

89000 89500

111000

127000

 $148000 \\ 149000 \\ 157000 \\ 165000$ 

187000

 $\begin{array}{c} 209000 \\ 210000 \\ 220000 \end{array}$ 

 $249000 \\ 260000$ 

295000

Ss-31

39.0

 $\frac{410}{514}$ 

6810 6880

 $12500 \\ 12700$ 

 $\frac{48700}{48900}$ 

 $85700 \\ 86000$ 

124000

 $163000 \\ 164000$ 

205000

 $234000 \\ 235000$ 

276000

290000

305000

344000

384000

403000

 $\begin{array}{r} 456000 \\ 464000 \end{array}$ 

566000

Ss-21

19.3

156

208

5210

5240

 $16300 \\ 16400$ 

 $28200 \\ 28300$ 

 $40500 \\ 40700$ 

 $53400 \\ 53700$ 

 $\begin{array}{c} 66900 \\ 67000 \end{array}$ 

 $\frac{76600}{76700}$ 

89900

 $90100 \\ 95500 \\ 95600$ 

101000

 $115000 \\ 116000$ 

130000

137000

 $156000 \\ 162000$ 

193000

Ss-14

8.50

 $102 \\ 122$ 

 $\begin{array}{r}
 122 \\
 444 \\
 461 \\
 927 \\
 932 \\
 2080 \\
 2090 \\
 3900 \\
 3920 \\
\end{array}$ 

11100

18500

 $26200 \\ 26300$ 

 $34400 \\ 34500$ 

43200

 $49600 \\ 49700$ 

58800

63200

67600 67700

79600

79700

91900

97600



図 4-645 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 原子炉格納容器)



図 4-646 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)

723



図4-647 最大応答変位 基準地震動S。(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



図 4-648 最大応答せん断力 基準地震動 S。(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



図 4-649 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



(単位 : m/s<sup>2</sup>)

	$\bigcirc$ Ss-D1 XX Ss-11 $\diamondsuit$ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	$\Delta$ Ss-13 $\bigcirc$ Ss-14 $\times$ Ss-21									
EL. (m)	♦♦ Ss-22 <b>ΔΔ</b> Ss-31									
		9.13	6.59	6.15	5.90	4.35	8.43	10.6	10.7	原子炉圧力容器頂部
·	$\phi \neq \dot{\phi} \neq \phi$	8.83	6.39	5. 98	5.74	4.26	8.10	10.1	10.4	
		8.52	6.18	5.81	5.60	4.17	7.77	9.60	10.1	
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	8.34	6.06	5.72	5.51	4.12	7.56	9.32	9.93	シールベロー位置
		8.13	5. 92	5.61	5. 41	4.06	7.34	8.99	9.71	
	$\varphi  \varphi  \varphi  \varphi  \varphi  \varphi  \varphi  \varphi  \varphi  \varphi $	7.72	5.62	5.38	5.20	3.93	6.85	8.29	9.25	
-	$\varphi \qquad \varphi \qquad$	7.58	5.51	5.29	5.12	3.88	6.67	8.12	9.08	
-	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	7.38	5. 33	5.14	4.99	3.80	6.40	7.94	8.81	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
-		7.13	5.15	5.01	4.87	3. 73	6.16	7.78	8.46	
-	$\phi \not \Leftrightarrow \dot{\phi} \not \Leftrightarrow \dot{\phi} \phi \phi \phi$	6.98	4.96	4.86	4.75	3.66	5.91	7.60	8.21	
		6.92	4.84	4.78	4.71	3.61	5.74	7.49	8.14	
		6.84	4.85	4.67	4.66	3.54	5.57	7.33	8.06	
ŀ		6.81	4.88	4.61	4.63	3.50	5.52	7.23	8.01	
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	6.76	4.90	4.54	4.60	3.46	5.48	7.13	7.96	
		6.71	4.93	4.47	4.58	3.42 3.38	5.44 5.41	7.02	7.90	
	Ŭ v v v v v v v v v v v v v v v v v v v	6.61	4.96	4. 32	4. 51	3. 34	5. 37	6.80	7.80	
		6 55	4, 95	4.27	4, 46	3, 26	5, 31	6, 70	7, 71	
·		6.51	4.95	4. 25	4. 43	3. 22	5.28	6.67	7.66	
		6.41	4.92	4.20	4.38	3.16	5.22	6.62	7.57	
		6.38	4.91	4.15	4. 50	5.14	5.20	0.00	7. 55	
	Ψ <u>Υ</u> <u>Υ</u> <u>Υ</u> <u>Υ</u>	6.30	4. 81	4.15	4.31	3.07	5.17	6.56	(. 45	ヘルート頂部)
Ļ	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	6.08	4. 41	3. 98	4.10	3. 02	4.98	6.25	7.30	スカート基部
0.										
	ли速度(m/s <sup>-</sup> )		1	1		1	1			1

図 4-650 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器)



(単位:mm)



図 4-651 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器)



(単位:kN)

備考

原子炉圧力容器頂部

シールベロー位置

原子炉圧力容器

スカート頂部

スカート基部

スタビライザ位置

Ss-31



図 4-652 最大応答せん断力 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器)



(単位 : kN・m)



図 4-653 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器)



(単位:m/s<sup>2</sup>)

	O Ss-Di	××	Ss-11 ♦♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL. (m)	↔ · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		Ss-14 ×× Ss-21 Ss-31	6.00	4 91	4 15	4 21	2.07	5 17	6 56	7 45	
				6. 30	4. 01	4. 15	4. 51	5.07	5.17	0. 50	1.40	スカート頂部
-	Φ	¢ <b>4</b> **	<b>\$ ↑</b>	6. 27	4. 77	4. 14	4. 29	3. 06	5. 17	6. 55	7.42	
-	φ	∞* <b>* *</b>	ΦΦ	6. 24	4.74	4. 13	4. 28	3. 09	5.17	6. 53	7. 39	
0. 0	<u>,</u>	<b>ob ½ ½</b> 4.0	▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲ ▲	6. 20	4. 69	4. 12	4. 25	3. 12	5.18	6.51	7.35	原子炉圧力容器底部

図 4-654 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))



(単位 : mm)



図 4-655 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))


図4-656 最大応答せん断力 基準地震動S。(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))



図 4-657 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 原子炉圧力容器(下鏡))

734



(単位:m/s<sup>2</sup>)

$\bigcirc \qquad \bigcirc \qquad \bigcirc \qquad S_{S}-D1 \qquad \times -\cdots \rightarrow \qquad S_{S}-11 \qquad \bigcirc \qquad \bigcirc \qquad S_{S}-12$	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL (m) $\diamond$ Ss-22 $\diamond$ Ss-31									
	21.6	25. 3	14.9	15. 1	12.9	30. 9	27.2	10.5	気水分離器頂部
	17.7	20.0	11.8	11.9	10.4	23.8	21.4	9.67	
	13. 8	14. 7	8. 73	8. 81	7.95	17.0	16.1	8.92	
	11.2	11. 1	6.97	6.67	6.32	13.1	12.8	8.38	シュラウドヘッド 頂部
	10.2	10.2	6.37	5. 93	5. 71	11.7	11.5	8.17	
	9.13	9.19	5.66	5.14	5.01	10.1	10.2	7.97	上部格子板
	8.61	8.63	5.25	4.73	4.58	9.08	9.38	7.92	
- 🌵 🎋	8.11	8.02	4.84	4.34	4.17	8.06	8.56	7.85	
- 🛉 🛉	7.67	7.46	4.43	4.04	3.77	7.05	7.91	7.80	
	7.22	7.00	4.04	3.96	3.56	6.19	7.34	7.78	
	6.80	6.51	3.71	4.00	3.44	5.76	6.95	7.75	
	6.41	6.02	3.77	4.07	3.32	5.35	6.65	7.70	炉心支持板
	6.27 6.23	5. 79 5. 50	3. 97	4. 14 4. 21	3. 25 3. 16	5. 05	6.51	7.62	
0.0 20.0 40.0 60.0	6.35 6.38	5. 01 4. 91	4. 15 4. 19	$\begin{array}{c} 4.33 \\ 4.36 \end{array}$	3. 12 3. 14	$5.16 \\ 5.20$		7.56 7.55	シュラウド下端
加速度(m/s²)									

図 4-658 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位 :mm)

<b>O</b> Ss−D1 <b>XX</b> Ss−11 <b>◊◊</b> Ss−12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$\Delta$ Ss-13 $\bigcirc$ Ss-14 $\times$ Ss-21									
EL. (m) $\diamond$ Ss-22 $\diamond$ Ss-31	29.8	16.6	16.3	15.0	11.8	17.3	25. 7	38.0	気水分離器頂部
	28.2	14.8	14.8	13.8	11.0	15.5	23. 0	36. 3	
	26. 2	12.9	13. 3	12.6	10.1	13. 5	20. 1	34. 4	
	24. 6	11.6	12.2	11.8	9. 38	12. 1	18.0	32. 5	シュラウドヘッド 頂部
	23. 8	11.0	11.6	11.4	9.03	11.5	17.1	31.5	
	22.9	10.3	11.0	11.0	8.65	10.9	16.3	30.5	上部格子板
	22. 3	9.92	10.7	10.8	8.40	10.5	15.7	29.7	
	21.7	9.55	10.3	10.5	8.15	10.1	15.2	29.0	
	21.1	9.19	9.91	10.3	7.91	9.71	14.7	28.4	
	20.5	8.84	9.64	10.1	7.67	9.34	14.1	27.7	
	20.0	8.51	9.46	9.86	7.43	8.99	13.6	27.0	
	19.4	8.20	9.28	9.65	7.20	8.74	13.1	26.3	炉心支持板
	19.0	8.01 7.78	9.16 8.99	9.51	7.05	8.60 8.40	12.8	25.9	
	18.6	1.10	0.99	5.32	0.00	0.40	12.0	20.0	
	17.8 17.6	7.44 7.37	8.71 8.63	9.00 8.92	6.52 6.43	8.07 7.99	$\begin{array}{c} 11.\ 6\\ 11.\ 4 \end{array}$	$24.3 \\ 24.0$	シュラウド下端
5.5 20.5 40.0 变位(mm)									

図 4-659 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 気水分離器及びシュラウド)

(単位 : kN)



図 4-660 最大応答せん断力 基準地震動 S。(EW方向 気水分離器及びシュラウド)

(単位 : kN・m)

OO Ss-D1 ★★ Ss-11 ♦♦ Ss-12									
$\Delta$ Ss=13 $\bigcirc$ Ss=14 $\times$ Ss=21	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EI (m) Access Sc-22 Access Sc-21									
	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	気水分離器頂部
	254	298	176	177	153	362	320	122	
	1750	2070	1230	1240	1050	2540	2210	819	
	4000	4740	2830	2860	2410	5800	5040	1870	シュラウドヘッド 頂部
	5590	6580	3940	3990	3360	8040	6990	2670	
	7950	9400	5630	5710	4780	11500	9930	3760	上部格子板
- the line x	10500	11800	7180	7290	6050	14500	12600	5420	
	13200	14300	8870	9000	7430	17800	15600	7120	
	16000	17100	10700	10800	8920	21400	18900	8830	
	19000	20200	12600	12800	10500	25200	22200	10500	
	22000	23300	14600	14900	12200	29200	25700	12300	
	25100	26700	16700	17000	13900	33300	29300	14000	炉心支持板
	27600	28800	18200	18500	15100	36000	32000	15900	//
	30900	31800	20100	20400	16800	39600	35700	18300	
	36700 38300	37000 38300	23600 24500	23900 24900	19700 20500	$45900 \\ 47600$	42100 43800	22700 23800	シュラウド下端
モーメント (×10 <sup>4</sup> kN・m)									

図 4-661 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位:m/s²)

	O         O         Ss=D1         ★★         Ss=11         ♦♦         Ss=12           A         S         S         D         O         S         D<	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL. (m)	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	6. 24	4. 74	4. 13	4. 28	3. 09	5.17	6.53	7.39	原子炉圧力容器 底部位置
-	• • • × • • • ▲	6. 20	4. 80	4. 18	4. 31	3. 19	5.28	6.61	7.39	
-	○ ♀ ★ ★ <sub>0</sub> ◆ ▲	6. 19	4. 73	4. 15	4. 27	3. 18	5.25	6.54	7.36	
	• • • • • • •	6.13	4. 52	4.03	4. 14	3. 11	5.11	6.32	7.21	
0.0	0 4.0 8.0 加速度(m	12. 0 6. 02	4. 22	3. 86	3. 95	3.01	4.91	6.01	7.20	制御棒駆動機構 ハウジング下端

図 4-662 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-663 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



(単位 : kN)



図 4-664 最大応答せん断力 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-665 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



図 4-666 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 燃料集合体)



(単位 : mm)



図 4-667 最大応答相対変位 基準地震動 S。(EW方向 燃料集合体)



(単位 : kN)



図4-668 最大応答せん断力 基準地震動S。(EW方向 燃料集合体)



(単位 : kN・m)



図 4-669 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 燃料集合体)



(単位:m/s<sup>2</sup>)



図 4-670 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 制御棒案内管)

制御棒案内管



図 4-671 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 制御棒案内管)



(単位 : kN)



図4-672 最大応答せん断力 基準地震動S。(EW方向 制御棒案内管)



(単位 : kN・m)



図 4-673 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 制御棒案内管)



制御棒駆動機構ハウジング(内側)

図 4-674 最大応答加速度 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))

751



<u>制御棒駆動機構ハウジング(内側)</u>

図 4-675 最大応答変位 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))

752



<u>制御棒駆動機構ハウジング(内側)</u>

図 4-676 最大応答せん断力 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))



図 4-677 最大応答モーメント 基準地震動 S。(EW方向 制御棒駆動機構ハウジング(内側))

原子炉格納容器

(単位 : m/s<sup>2</sup>)

$\bigcirc \qquad \bigcirc \qquad$	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$\Delta = $									
	5, 41	6.30	6.63	6. 99	4.74	7.63	7.12	2.14	原子炉格納容器頂部
	5, 41	6.28	6.59	6.95	4.71	7.61	7.08	2.14	ALCON TRACTOR DESCRIPTION
	5.38	6.18 6.11	6.49 6.40	6.85 6.76	4.62 4.56	7.55 7.49	6.97 6.88	2.13 2.12	シールベロー位置
	5. 31	5.96	6. 23	6. 60	4. 44	7.39	6.70	2.10	
	5.24	5.74	5.96	6.33	4.25	7.21	6.43	2.07	上部シアラグ位置
	5.16	5.49	5.67	6.01	4.09	7.00	6.10	2.03	原子炉格納容器 スタビライザ位置
	5.08	5.26	5.42	5.69	3.94	6.78	5.99	2.00	
- <b>\$ \$</b>	4.99	5.03	5. 21	5.36	3. 78	6.55	5.86	1.97	
- 🔺 🔶 🦗 🌾	4.90	4.93	5.09	5.07	3.64	6.36	5.74	1.95	
- 🔺 of of 🖗 of 🖈	4.82	4.96	4.97	4.84	3. 49	6.18	5.64	1.93	
	4.75	4.95	4.89	4.78	3. 45	6.04	5.55	1.91	
	$\begin{array}{c} 4.\ 66 \\ 4.\ 63 \\ 4.\ 59 \end{array}$	$\begin{array}{c} 4.84 \\ 4.79 \\ 4.74 \end{array}$	4. 78 4. 74 4. 70	4. 68 4. 63 4. 60	3. 45 3. 45 3. 45	5.85 5.76 5.69	5.39 5.32 5.25	1.89 1.88 1.87	下部シアラグ位置
- <b>4 4 4</b>	4.51	4. 58	4. 59	4. 49	3. 43	5.47	5.09	1.84	
	4.40 4.35	4.49 4.45	4. 45 4. 39	4.35 4.28	3. 39 3. 37	5. 19 5. 05	4.95 4.87	1.81 1.80	
	4.21	4.30	4. 18	4.07	3. 30	4.62	4.71	1.75	
	4.05	4.08	3. 96	3. 83	3. 21	4.14	4.74	1.70	原子炉格納容器基部
加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-678 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器



図 4-679 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉格納容器)

0.0



(単位 : kN)

									(平位: KN)
$\bigcirc \bigcirc \bigcirc Ss=D1 \times \cdots \times Ss=11 \Leftrightarrow \cdots \cdots \otimes Ss=12$	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
2 SS-13 5S-14 5S-21									
EL. (m)									
<b>∲</b>		00.0	101	100	<b>71 1</b>	110	110	00.5	医子后检研究的
	82.7	93.8	101	106	71.1	116	110	32.5	原于炉格納容器頂部
	290	328	354	373	249	406	384	114	シールベロー位置
	591	664	715	754	502	824	774	232	
	655	150	152	030	550	515	000	201	
	776	868	934	985	655	1080	1010	304	上部シアラグ位置
	1000	1110	1190	1260	833	1380	1280	391	原子炉格納容器 スタビライザ位置
	1160	1270	1360	1440	954	1590	1470	452	
	1380	1490	1590	1690	1120	1880	1720	538	
	1800	1910	2020	2140	1430	2430	2190	703	
	2190	2290	2400	2550	1720	2940	2600	855	
	2570	2650	2740	2920	1990	3410	2990	1000	
	3120	3150	3230	3450	2370	4090	3530	1210	下部シアラグ位置
	3320 3660	3330 3630	3430 3780	3640 3960	2510 2750	4340 4760	$3750 \\ 4140$	1290 1420	
	3870	3810	3990	4150	2880	5010	4370	1500	
	4150	4040	4270	4400	3070	5340	4680	1600	
	4470	4320	4580	4670	3280	5710	5020	1720	
	4740	4590	4860	4900	3470	6020	5310	1820	
	5100	4930	5200	5170	3710	6400	5660	1970	原子炉格納容器基部
0.0 4.0 8.0 12.0									
軸力(×10 <sup>3</sup> kN)									

図 4-680 最大応答軸力 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉格納容器)



(単位:m/s<sup>2</sup>)

	<b>○</b> Ss-D1 <b>××</b> Ss-11 <b>◇◇</b> Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	$\Delta \qquad \Delta \qquad Ss-13 \qquad O \qquad Ss-14 \qquad \times \qquad \times \qquad Ss-21$									
EL. (m)		6.26	6.05	6.01	6.02	4.03	7.42	7.11	2.29	原子炉遮蔽頂部 原子炉圧力容器
-	<b>▲</b>	6.24	6.00	5.96	5.96	4.00	7.38	7.08	2.28	スタビライザ位置
-	<b>φ φ</b> φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ φ	6.21	5.86	5. 81	5. 81	3. 98	7.27	7.01	2.25	
		6.14	5.63	5.61	5. 58	4.00	7.11	6.89	2.21	
										原子炉遮蔽基部
•	♠ <b>∲</b> ∲ ∲	5. 99 5. 98	5.14 5.13	5.20 5.18	5.05 5.03	4.02 4.02	6.76 6.74		2.12 2.11	スカート基部
Ę		5. 75 5. 71	4.76 4.69	4.90 4.84	4.55 4.50	3. 94 3. 93	6.35 6.27	6.44 6.40	2.02 2.00	
-	$\mathbf{A} \qquad \mathbf{\phi} \neq \mathbf{A} \qquad \mathbf{\phi} \neq \mathbf{A} \qquad \mathbf{\phi} \neq \mathbf{A} \qquad $	5. 33	4.29	4.44	4.08	3.74	5.68	6.06	1.90	
		5.13	4.20	4.24	4.02	3. 63	5.39	5.87	1.84	
-	► o A o o o o o o o o o o o o o o o o o	4.81	4.04	3. 96	3. 92	3. 43	5.05	5.54	1.76	
		4.15	3.80	3. 75	3. 70	3. 35	4. 52	4.90	1.59	
	$\phi$ $\phi$	4.00	3. 93	3. 88	3. 75	3. 24	4.18	4.73	1.66	
		4.05	4.08	3.96	3. 83	3. 21	4.14	4.74	1.70	原子炉本体の基礎基部
0.0	加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-681 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)

原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎

(単位 : mm)

	O-O Ss-D1	×× Ss-11	�♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	<b>ΔΔ</b> S <sub>S</sub> -13	<b>○</b> Ss-14	★★ Ss=21									
EL. (m)	♦♦ Ss=22	△ Ss=31		4. 94	4.01	5.35	5.26	4. 22	4.40	4.44	1.95	原子炉遮蔽頂部 原子炉圧力容器
-		<b>A</b>	* • * • •	4.94	4.01	5.35	5.26	4.21	4.40	4.44	1.95	スタビライザ位置
-		<b>A</b>	* <b>ο *</b> ο <b>*</b> ο	4. 93	4.00	5.34	5.25	4. 21	4.39	4.43	1.95	
		<b>A</b>	× • × • • •	4. 92	3. 99	5. 32	5. 23	4.20	4.38	4.42	1.94	
												原子炉遮蔽基部
=		<b>A</b>	<b>* </b>	4.89 4.89	3. 97 3. 97	5. 29 5. 29	5.20 5.20	4. 17 4. 17	4.35 4.35	$\begin{array}{c} 4.\ 40 \\ 4.\ 40 \end{array}$	1.93 1.93	原子炉本体の基礎頂部 スカート基部
-			× 8 × 8 ×	$     4.86 \\     4.86   $	3. 94 3. 93	5. 25 5. 24	5. 16 5. 16	4. 14 4. 13	$\begin{array}{c} 4.32 \\ 4.32 \end{array}$	$     4.38 \\     4.38 $	1.92 1.92	
-				4. 81 4. 78	3. 89 3. 87	5. 18 5. 15	5. 10 5. 07	4.08 4.06	4.28 4.26	4.35 4.33	1.90 1.89	
-	2		× • × •	4.74	3. 83	5.10	5.03	4. 02	4.22	4.30	1.88	
-	4	2	* • *• • •	4. 67	3. 75	5.00	4. 93	3. 94	4.15	4.24	1.85	
	4			4.65	3. 69	4.92	4.85	3. 88	4.09	4.19	1.83	
	)	2.0		4.64	3. 67	4.89	4.82	3. 85	4.06	4.17	1.82	原子炉本体の基礎基部
0.0			2.0 変位 (mm)									

図 4-682 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)



図4-683 最大応答軸力 基準地震動S。(鉛直方向 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎)

原子炉圧力容器

(単位:m/s<sup>2</sup>)

00	Ss=D1 ★★ Ss=11 ♦	� Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
ΔΔ	Ss-13 O Ss-14 ×	× Ss-21									
EL. (m)	Ss-22 ▲ Ss-31										
			6. 42	6.21	6.00	5.97	4.17	7.59	7.32	2.33	原子炉圧力容器頂部
-	≤ o ¢*o ¢*		6.42	6.21	6.00	5.97	4.17	7.59	7.32	2.33	
- 4			6.41	6.20	5.99	5.97	4.17	7.58	7.31	2.33	
- 4			6.41	6.20	5.99	5.97	4.17	7.58	7.31	2.33	シールベロー位置
- 4	> <b>o \$</b> *o \$*		6.41	6.19	5.98	5.96	4.17	7.58	7.31	2.33	
- 4			6.40	6.15	5.95	5.94	4.16	7.56	7.29	2.32	
- 4	- Ψ <del>Φ</del> ΧΦ ΥΧ		6.40	6.14	5.94	5.93	4.16	1.55	7.28	2.32	
- 4			6.39	6.10	5.91	5.91	4.16	7.53	7.27	2.32	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
- 4	• • • • • • • •		6.37	6.05	5.86	5.87	4.16	7.49	7.24	2.31	
- 4	▲ <b>♀ ∳</b> ¥ ♀ ∳¥		6.36	5.99	5. 81	5.83	4.15	7.46	7.21	2.30	
- 4	• • • • • • • •		6.34	5.95	5.78	5.80	4.15	7.43	7.19	2.29	
			$\begin{array}{c} 6.\ 33\\ 6.\ 32\\ 6.\ 31\\ 6.\ 30\\ 6.\ 29\\ 6\ 28\end{array}$	5. 91 5. 88 5. 85 5. 82 5. 79 5. 76	5.74 5.71 5.69 5.66 5.64 5.61	5. 77 5. 75 5. 72 5. 70 5. 67 5. 65	4. 14 4. 14 4. 14 4. 14 4. 13 4. 13	7.40 7.38 7.36 7.34 7.32 7.30	7.17 7.15 7.13 7.12 7.10 7.08	2. 28 2. 28 2. 27 2. 27 2. 26 2. 25	
			6. 27	5.71 5.69	5. 57 5. 54	5.60 5.58	4. 12 4. 12	7.26 7.24	7.05 7.03	2.24 2.24	
-	8 🖗 8 🚧		6.24	5. 64 5. 63	5. 50 5. 49	5. 53 5. 52	4. 11 4. 11	7.21 7.20	7.00 6.99	2. 23 2. 23	
- 4	• • • •		6. 21	5. 58	5.45	5.46	4. 10	7.15	6.96	2.21	スカート頂部
0. 0	4.0 8.0	12. 0	5. 98	5. 13	5. 18	5. 03	4. 02	6.74	6.63	2.11	スカート基部
		加速度(m/s <sup>2</sup> )	L								

図 4-684 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器)

## 原子炉圧力容器

(単位 :mm)

	O Ss−D1 XX Ss−11	♦♦ Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	<b>△△</b> Ss-13 <b>○</b> Ss-14	×× Ss−21									
EL. (m)	♦♦ Ss=22 ▲ Ss=31										
	<u></u>	<del>- <u>7</u> </del>	4.95	4.02	5.37	5.28	4.23	4.42	4.44	1.95	原子炉圧力容器頂部
	4	* <b>ο</b> * ο *	4.95	4.02	5.37	5. 28	4. 23	4.42	4.44	1.95	
1	4	× • • • •	4.95	4.02	5.37	5.27	4.23	4.42	4.44	1.95	
1 1	4	× <mark>々</mark> ≱ φ ∳◊	4.95	4.02	5.37	5.27	4.23	4.42	4.44	1.95	シールベロー位置
	•	ו• φ ↔	4.95	4.02	5.36	5.27	4. 23	4.42	4.44	1.95	
	4		4, 95	4.02	5.36	5.27	4.23	4.41	4.44	1.95	
1 1	4	× <b>•</b> ≱ φ 4∻	4.95	4.02	5.36	5.27	4.23	4.41	4.44	1.95	
	4	* <b>Φ</b> 🖗 Φ 🎋	4.95	4.02	5.36	5. 27	4. 22	4.41	4.44	1.95	原子炉圧力容器 スタビライザ位置
	<b>A</b>	* <b>Φ</b> 🖗 🔶	4.95	4.02	5.36	5. 27	4. 22	4.41	4.44	1.95	
	↓	* 🔸 🔅 🖕	4.94	4.01	5.35	5.26	4.22	4.40	4.44	1.95	
1	4	* 🔸 🖕 🖕	4.94	4.01	5.35	5.26	4.22	4.40	4.43	1.95	
	↓		4.94	4.01	5.35	5.26	4.21	4.40	4.43	1.95	
1 F	Å		4.94	4.01	5.35	5.26	4.21	4.40	4.43	1.95	
1			4.94	4.01 4.01	5.34 5.34	5.25	4.21 4.21	4.40 4.39	4.43	1.95	
1	4	¥ 🛉 🔅 👗 🐇	4. 93	4.00	5.34	5.25	4.21	4.39	4.43	1.95	
1	<b>†</b>	¥ <b>Φ</b> ¥ Φ 4 Υ	4.93	4.00	5.34	5.25	4.21	4.39	4.43	1.95	
	<b>Å</b>		4.93 4.93	$\begin{array}{c} 4.\ 00 \\ 4.\ 00 \end{array}$	5.33 5.33	5.24 5.24	4.20 4.20	4.39 4.39	4.43 4.42	$1.94 \\ 1.94$	
1	<u></u>	* <mark>8</mark> * 8 *	4.92	4.00 4.00	5.33 5.33	5.24 5.24	4. 20 4. 20	4.38 4.38	4.42 4.42	1.94 1.94	
1 1			4. 52	3 99	5 32	5 23	4 20	4 38	4 42	1 94	スカート頂部
			4.92	0.00	0.02	0.20	1.20	1.00	1. 12	1.01	
	<u>Å</u> ,		4.89	3.97	5.29	5.20	4.17	4.35	4.40	1.93	スカート基部
-0.0	2.0	4. U b. U									
		変位(mm)									

図 4-685 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器)

原子炉圧力容器

(単位 : kN)

$S_{3-1} = S_{3-1} = V_{3-1} = V_{3-1} = S_{3-1} = S_{3$				1	1	1	1	1	1	1	(+12.1.10)
L (m)       N=10		$ \begin{array}{c} \bullet \bullet$	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $		<u>2</u> 38-13 <u>38-14</u> 38-14 <u>38-21</u>									
$ \left[ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	EL. (m)	$\diamond \cdots \diamond \qquad Ss-22 \qquad \bigtriangleup \qquad Ss-31$									
1     12     69.3     66.1     66.0     46.7     88.8     81.1     22.3     原子歩圧力容器面部       264     267     245     245     245     173     311     301     97.6       937     911     870     899     615     1100     1070     346       1350     1310     1250     1250     888     1590     1540     499       1720     1670     1670     1600     1130     2030     1960     636       2350     2280     2280     2280     2290     2800     2909     1480     2970     2870     830       2350     2760     2830     2260     2280     2280     2300     2640     1870     3550     3250     1140       3350     3310     310     310     3010     3202     2150     3840     3720     1200       3350     3410     310     310     310     3200     2570     4400     1400       3350     3410     310     3100     3200     2570     4400     1400       3370     3130     310     310     3200     2570     4400     1400       3360     3410     3500     3270 <t< td=""><td></td><td>······</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>		······									
264       227       245       245       173       311       301       97.6         1       651       634       665       604       428       767       742       241       245         1       97.6       <		<b>K</b>	71.2	69.3	66.1	66.0	46.7	83.8	81.1	26.3	原子炉圧力容器頂部
$ \left[ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1		264	257	245	245	173	311	301	97.6	
937         911         870         869         615         1100         1070         346           11300         1310         1250         1250         588         1500         1540         499           11200         1670         1600         1600         1130         2030         1960         681           1250         2250         2240         2330         2340         1660         2970         2870         930           2520         2440         2330         2340         1660         370         3250         1050           3900         2900         2850         2860         2303         3100         3630         3520         1140           3970         3510         3010         3020         2150         3840         3720         1200           3130         3100         3160         3170         2260         4000         3900         1200           3100         3100         3600         2707         4707         440         4110         1400           3100         3100         3100         3200         3270         3800         1200         1300         1200         1200         1400	4		651	634	605	604	428	767	742	241	シールベロー位置
$ \left[ \begin{array}{c} 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 \\ 1 $			937	911	870	869	615	1100	1070	346	
1       1720       1670       1600       1600       1130       2030       1960       636       原子伊旺力容器         2250       2180       2030       2240       1660       2970       2870       930       スタビライザ位置         2850       2760       2630       2640       1870       3350       3250       1050         3300       2990       2850       2860       2860       2030       3630       3520       1140         3370       3310       3160       3170       2260       4030       3600       1280       1310         3430       3310       3160       3170       2280       4030       3840       3720       1200         3430       3310       3160       3170       2280       4030       3840       1310       1400         3430       3310       3160       3170       2280       4030       3840       1310       1400         3430       3390       3670       3580       3750       3590       3600       2570       4590       4440       1440         4100       4250       4060       3890       3200       2500       1500       1560       1680			1350	1310	1250	1250	888	1590	1540	499	
1       2250       2180       2080       2090       1480       2650       2560       831       原子炉圧力容器 スタビライザ位置         2520       2440       2330       2340       1660       2970       2870       930         2850       2760       2850       2860       2030       3630       3520       1140         3350       3270       3150       3010       3020       2150       3840       3720       1200         3430       3310       3160       3170       2260       4030       3630       1260         3430       3310       3160       3170       2260       4030       1200       1200         3430       3310       3160       3170       2260       4030       1310       1400         4400       4300       3270       3530       2410       4310       4170       1350         3670       3530       3370       3380       2410       4310       1400       1400         4250       4060       3880       3900       2600       4820       1660         3910       3750       3590       3600       2570       4590       4140       1400         <	1		1720	1670	1600	1600	1130	2030	1960	636	
1       2520       2440       2330       2340       1660       2970       2870       930       スタビライザ位置         2250       260       2630       2640       1870       3350       3250       1050         3090       2980       2850       2860       2030       3630       3520       1140         3270       3150       3010       3100       3100       2260       4400       3380       2260       1000       1350         3430       3310       3160       3170       2260       4400       4300       1310       1310         3570       3580       3310       3160       3170       2260       4400       4310       1400         4400       4800       3500       2570       4400       4310       1400         4450       4800       3800       2570       4400       4400       4400         4450       4820       4460       3880       3900       2500       4400       1400         4450       4820       4400       4660       3880       3000       2500       1630       1630         4450       4430       4400       4660       3880       3800	1		2250	2180	2080	2090	1480	2650	2560	831	原子炉圧力容器
2850       2760       2630       2640       1870       3350       3250       1050         3090       2980       2850       2860       2030       3600       3520       1140         3130       310       310       3100       3020       2150       3840       3720       1200         3430       3310       3160       3170       2260       4030       3900       1260         3430       3310       3160       3170       2260       4030       3900       1260         3430       350       3650       3410       3260       3270       2330       4170       4030       1310         3550       3410       3260       3270       2330       4170       4100       1410         4100       4100       3500       2500       4460       4310       1400         4250       4060       3890       3720       3740       2670       4770       4620       1490         4250       4060       3890       3200       2800       4980       4820       1660         430       4430       4430       4370       3150       5590       5410       1750 <tr< td=""><td></td><td></td><td>2520</td><td>2440</td><td>2330</td><td>2340</td><td>1660</td><td>2970</td><td>2870</td><td>930</td><td>スタビライザ位置</td></tr<>			2520	2440	2330	2340	1660	2970	2870	930	スタビライザ位置
$\left[ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $			2850	2760	2630	2640	1870	3350	3250	1050	
$\begin{bmatrix} 3270 & 3150 & 3010 & 3020 & 2150 & 3840 & 3720 & 1200 \\ 3430 & 3310 & 3160 & 3170 & 2260 & 4030 & 3900 & 1260 \\ 3430 & 3310 & 3260 & 3270 & 2330 & 4170 & 4030 & 1310 \\ 3565 & 3410 & 3260 & 3270 & 3380 & 2410 & 4310 & 4170 & 1350 \\ 3670 & 3530 & 3370 & 3380 & 2410 & 4310 & 4170 & 1350 \\ 3890 & 3650 & 3480 & 3500 & 2500 & 4460 & 4310 & 1400 \\ 4060 & 3890 & 3720 & 3740 & 2670 & 4777 & 4620 & 1490 \\ 4250 & 4060 & 3890 & 3720 & 3740 & 2670 & 4777 & 4620 & 1490 \\ 4250 & 4060 & 3880 & 3900 & 2800 & 4980 & 4820 & 1560 \\ 4430 & 4230 & 4040 & 4060 & 2920 & 5190 & 5020 & 1630 \\ 4470 & 4230 & 4040 & 4060 & 2920 & 5190 & 5020 & 1630 \\ 4770 & 4770 & 4650 & 4680 & 3380 & 6000 & 5810 & 1880 & \nabla D - V I I I I I I I I I I I I I I I I I I$			3090	2980	2850	2860	2030	3630	3520	1140	
$\begin{bmatrix} 3430 & 3310 & 3160 & 3170 & 2260 & 4030 & 3900 & 1260 \\ 3550 & 3410 & 3260 & 3270 & 2330 & 4170 & 4030 & 1310 \\ 3670 & 3530 & 3370 & 3380 & 2410 & 4310 & 4170 & 4030 & 1310 \\ 3900 & 3650 & 3480 & 3500 & 2500 & 4460 & 4310 & 1440 \\ 4060 & 3890 & 3720 & 3740 & 2670 & 4777 & 4620 & 1490 \\ 4250 & 4060 & 3880 & 3900 & 2800 & 4980 & 4820 & 1560 \\ 4430 & 4250 & 4060 & 3880 & 3900 & 2800 & 4980 & 4820 & 1560 \\ 4430 & 4250 & 4060 & 3880 & 3900 & 2800 & 4980 & 4820 & 1560 \\ 5130 & 4870 & 4650 & 4680 & 3380 & 6000 & 5810 & 1880 & \mathcal{X}\mathcal{D} - F\bar{B}\bar{B}\bar{B}$			3270	3150	3010	3020	2150	3840	3720	1200	
3550       3410       3260       3270       2330       4170       4030       1310         3670       3530       3370       3380       2410       4110       4170       1350         3670       3530       3370       3380       2410       4100       41170       1350         3670       3530       3650       3590       3600       2500       4460       4310       1400         4060       3890       3720       3740       2670       4770       4620       1490         4060       3890       3720       3740       2670       4770       4620       1490         4130       4230       4040       4060       2820       5190       5020       1630         4130       4230       4430       4370       3150       5590       5410       1750         5130       4870       4650       4680       3380       6000       5810       1880       スカート運部         10500       10000       9330       9490       6910       12300       11900       3840       スカート基部		A € 446 <del>4</del> X	3430	3310	3160	3170	2260	4030	3900	1260	
$\begin{bmatrix} 3670 & 3530 & 3330 & 3330 & 3380 & 2410 & 4310 & 4170 & 1350 \\ 3800 & 3650 & 3480 & 3500 & 2570 & 4460 & 4310 & 1400 \\ 3910 & 3750 & 3590 & 3600 & 2570 & 4590 & 4440 & 1440 \\ 4060 & 3890 & 3720 & 3740 & 2670 & 4770 & 4620 & 1490 \\ 4250 & 4060 & 3880 & 3900 & 2800 & 4980 & 4820 & 1560 \\ 4430 & 4220 & 4040 & 4060 & 2920 & 5190 & 5020 & 1630 \\ 4430 & 4230 & 4040 & 4060 & 2920 & 5190 & 5020 & 1630 \\ 4770 & 4540 & 4340 & 4370 & 3150 & 5590 & 5410 & 1750 \\ 5130 & 4870 & 4650 & 4680 & 3380 & 6000 & 5810 & 1880 & \mathcal{A}\mathcal{A}\mathcal{D} - \mathcal{F}\bar{\mu}\bar{m}$			3550	3410	3260	3270	2330	4170	4030	1310	
$\begin{bmatrix} 3800 & 3700 & 3700 & 3700 & 2500 & 4700 & 4310 & 1400 \\ 3910 & 3750 & 3790 & 3700 & 2570 & 4590 & 4440 & 1440 \\ 4060 & 3890 & 3720 & 3740 & 2670 & 4770 & 4620 & 1490 \\ 4250 & 4060 & 3880 & 3900 & 2800 & 4980 & 4820 & 1560 \\ 4430 & 4230 & 4040 & 4060 & 2920 & 5190 & 5020 & 1630 \\ 4770 & 4540 & 4340 & 4370 & 3150 & 5590 & 5410 & 1750 \\ 5130 & 4870 & 4650 & 4680 & 3380 & 6000 & 5810 & 1880 & x J - F I I I I I I I I I I I I I I I I I I$	1 1	🔺 φ 🏟 👾	3670	3530	3370	3380	2410	4310	4170	1350	
$\begin{bmatrix} 3 & 3 & 3 & 3 & 3 & 3 & 3 & 3 & 3 & 3 $			3800	3750	3590	3600	2570	4590	4440	1400	
$\begin{bmatrix} 1 & 400 & 100 $			4060	3890	3720	3740	2670	4770	4620	1490	
$\begin{bmatrix} 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 & 1 $	1		4000	4060	3880	3900	2800	4980	4820	1560	
1     1430     1430     1300     1310     1310     1310     1000     1750       1			4230	4230	4040	4060	2920	5190	5020	1630	
5130     4870     4650     4680     3380     6000     5810     1880     スカート頂部       0.0     5.0     10.0     15.0     1000     9330     9490     6910     12300     11900     3840     スカート蓮部			4430	4540	4340	4370	3150	5590	5410	1750	
10500     10000     9330     9490     6910     12300     11900     3840     スカート基部			5130	4870	4650	4680	3380	6000	5810	1880	スカート頂部
0.0     5.0     10.0     15.0     10000     9330     9490     6910     12300     11900     3840     スカート基部		└───└ <del>┍──└───╤╤╤╤╤╤╤╤╤╤╤╤╤╤</del> ╤╤╤╤╤╤╤╤╤									
			10500	10000	9330	9490	6910	12300	11900	3840	スカート基部
		5.0 10.0 15.0									
蚶/J(×10°KN)		+++ = = = = = = = = = = = = = = = = = =									

図 4-686 最大応答軸力 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器)

(単位:m/s<sup>2</sup>)

	O Ss-D1	×× Ss-11 ♦	- Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	A Ss-13	0 5s-14 ×	-× 5s-21									
EL. (m)	↔ Ss=22	A 5s-31			6.01	5 00	6 10	4.40	0.04	7.00	0.40	<b>左山</b> ,八離明,西南
I I	1			6.79	6.91	5.88	6.12	4.48	8.34	7.86	2.42	気水分離器頂部
	4	• • • • • •		6.79	6.91	5.88	6.12	4.48	8.34	7.85	2.42	
	4			6.79	6.90	5.88	6.11	4.48	8.33	7.85	2.42	
	4			6. 78	6.86	5.86	6.09	4.46	8.28	7.82	2.42	シュラウドヘッド <sup>頂如</sup>
				6 62	6, 40	5, 69	5, 74	4.27	7.72	7.46	2.35	10.01
		Ĭ		0.02								
	4	• • • • • • • •		6.59	6.34	5.67	5.72	4.26	7.67	7.42	2.34	上部格子板
	4	<b>ο «</b> ×φ «×		6.57	6.30	5.65	5.70	4.25	7.64	7.39	2.33	
	4	• • • • • •		6.55	6.25	5.64	5.69	4.24	7.60	7.36	2.32	
	4	• • • • • • •		6.53	6.21	5.63	5.67	4.23	7.57	7.34	2.32	
-	4	$\phi \phi \phi \phi \phi$		6.51	6.16	5.61	5.66	4.22	7.53	7.31	2.31	
	Å	• • × • •		6.49	6.11	5.60	5.64	4.21	7.50	7.28	2.30	
	4	o o 🛊 🖌 o 🚧		6.46	6.06	5.58	5.63	4.20	7.46	7.25	2.29	炉心支持板
	1			6.45	6.03	5.57	5.62	4. 19	7.44	7.23	2.29	
	4	φ φ × φ φ×		6.42	5.97	5.56	5.61	4.18	7.41	7.20	2.28	
		8 8 8 8		6.37	5.88	5. 53	5. 58	4.16	7.35	7.14	2.27	シュラウド下端
I IF	Ă	<b>▼ </b>		6.36 6.35	5.83	5. 52	5.57	4.15	7.32	7.12	2.26	マユノソト下姉
	<u>_</u>			6.24	5.63	5.47	5. 51	4.11	7.20	7.00	2.23	
0.0	0	4.0 8.0	12.0									
			加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-687 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 気水分離器及びシュラウド)

(単位 : mm)

	O-O Ss-D1	<b>★</b> ★ Ss-11	<b>♦</b> ♦ Ss	-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	<b>△△</b> Ss-13	⊖——⊖ Ss-14	×× Ss-	-21									
EL. (m)	<b>◇</b> ◇ Ss-22	<b>△</b> Ss=31											
		4	<u> </u>	- <u> </u>	4.98	4.05	5.40	5.31	4.25	4.45	4.45	1.96	気水分離器頂部
					1.00	4.05	5 40	E 91	4.95	4 45	4 45	1.06	
			ÎΨΥΨ		4.98	4.05	5.40	5. 51	4.20	4.40	4.40	1.90	
		<b>A</b>	× <b>o</b> ≱ φ	40	4.98	4.05	5.40	5.30	4.25	4.45	4.45	1.96	
		4	× o × o	4☆	4, 97	4.05	5.40	5.30	4.25	4.44	4.45	1.96	シュラウドヘッド
													順部
		<b>A</b>	* • * •	<b>AO</b>	4.96	4.03	5.37	5.28	4. 23	4.42	4.44	1.96	
		4	× o × o	40	4 95	4.03	5.37	5, 28	4.23	4.42	4.44	1.95	上部格子板
		<b>A</b>		40	4, 95	4.02	5.37	5.27	4.23	4.42	4.44	1.95	1 1 1 1 1
		4	* • * •	40	4, 95	4.02	5.36	5.27	4.23	4.41	4.44	1.95	
		4	× o × o	40	4, 95	4.02	5.36	5.27	4.23	4.41	4.44	1.95	
		4	× • × •	<b>↓</b> .	4, 95	4.02	5.36	5.27	4. 22	4.41	4.44	1.95	
		4	* • * •	4¢	4.94	4.02	5.36	5.26	4. 22	4.41	4.43	1.95	
		4	*•* •	40	4.94	4.01	5.35	5.26	4. 22	4.40	4.43	1.95	炉心支持板
		4	* <b>*</b> * •	4\$	4.94	4.01	5.35	5.26	4.22	4.40	4.43	1.95	<i>"</i>
		<b>A</b>	* <b>*</b> * •		4.94	4.01	5.35	5.26	4. 22	4.40	4.43	1.95	
			* * * •		4.93	4.01	5.34	5.25	4.21	4.40	4.43	1.95	シュラウド下端
			* <b>*</b> *		4. 93 4. 93	$4.01 \\ 4.00$	5.34 5.34	5.25 5.25	4.21 4.21	4.39	$4.43 \\ 4.43$	1.95	シュノリトト姉
		4			4, 92	4.00	5.33	5.24	4.20	4.38	4.42	1.94	
0. (	0 2	2.0	4.0	6.0									
				変位(mm)									

図 4-688 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 気水分離器及びシュラウド)

(単位 : kN)

O Ss-D1 ★★ Ss-11 ♦♦ Ss-12	Ss-D1	Ss=11	Ss-12	Ss=13	Ss=14	Ss-21	Ss-22	Ss=31	備老
$\Delta$ Ss-13 $\bigcirc$ Ss-14 $\times$ Ss-21	53 01	55 11	03 12	03 10	55 14	03 21	03 22	55 51	C HI
EL. (m) ♦♦ Ss-22 ▲▲ Ss-31									
· · · · · ·	1								
	33.1	33.7	28.2	29.8	22.0	40.1	38.1	12.0	気水分離器頂部
	204	208	174	184	136	247	235	74.0	
	338	344	288	304	225	409	389	122	シュラウドヘッド 頂部
									276
	557	566	475	500	370	673	641	202	
	932	932	795	825	616	1110	1060	337	上部格子板
	1040	1040	997	019	696	1920	1100	276	
	1040	1040	007	910	705	1250	1190	296	
	1100	1090	936	967	723	1200	1220	397	
	1130	1120	960	991	742	1330	1280	407	
	1150	1150	984	1020	760	1360	1310	417	
	1180	1170	1010	1040	779	1390	1340	427	
	1380	1360	1170	1210	906	1620	1560	497	炉心支持板
	1530	1500	1300	1340	1000	1800	1730	551	
	1560	1530	1330	1360	1020	1840	1770	562	
	1610     1640	$1580 \\ 1600$	$1380 \\ 1400$	$1410 \\ 1440$	$     1060 \\     1080   $	1900 1930	$     1830 \\     1860   $	582 592	シュラウド下端
	1670	1630	1430	1460	1100	1970	1890	604	
	1670	1000	1150	1100	1100	1010	1000	504	
	0								
軸力(×10 <sup>3</sup> kN)									

図 4-689 最大応答軸力 基準地震動 S。(鉛直方向 気水分離器及びシュラウド)



(単位:m/s²)

	O Ss-D1	××	Ss-11 ↔	Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL. (m)	<ul> <li>Ss 13</li> <li>Ss −22</li> </ul>	۵۵	Ss-31	35 21									
	1	P m	- <del>P - M</del> - +	1	6.24	5.63	5.47	5.51	4.11	7.20	7.00	2.23	原子炉圧力容器 底部位置
-	4	• *	φ <b>«×</b>		6.26	5.63	5.46	5.56	4.11	7.23	7.02	2.23	
						5.00	5.40	5.50	4.11	7.05	7.00	0.04	
			φ φχ		6.26	5.62	5.46	5.58	4. 11	7.25	7.03	2.24	
	<b>A</b>	• (**	φ <b>◊*</b>		6.27	5.62	5.46	5.60	4.11	7.26	7.04	2.24	
0.0	) .	1. 0	8.0	12. 0	6.27	5.62	5.46	5. 61	4. 11	7.26	7.05	2.24	制御棒駆動機構 ハウジング下端
				加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-690 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



(単位 : mm)



図 4-691 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))


図 4-692 最大応答軸力 基準地震動 S。(鉛直方向 制御棒駆動機構ハウジング(外側))



(単位 :m/s<sup>2</sup>)

	O Ss-D1	×> Ss-11 ♦>	Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL.(m)	↔ \$ Ss-22	۵ Ss-14 ۲۰۰۰۰۰۰ ۲۰۰۰ ۲۰۰۰ ۲۰۰۰ ۲۰۰۰ ۲۰۰۰ ۲۰۰۰	55-21									
	1	- <mark>Ŷ Ŷ Ŷ </mark> '	1	6.21	5.58	5.45	5.46	4.10	7.15	6.96	2.21	スカート頂部
-	4	• • •		6.23	5.60	5.46	5.48	4.11	7.18	6.98	2.22	
	٨	• • •		6.24	5.62	5.46	5.50	4.11	7.19	6.99	2.22	
-	4	ο 🗰 ο 🚧		6.24	5.63	5.47	5. 51	4.11	7.20	7.00	2.23	
				0.05	E GE	E 47	5 52	4 19	7 99	7 01	0.00	百乙后国力容器底加
0. (	)	4.0 8.0	12.0	6.25	5, 65	0.41	5. 53	4.12	1.23	1.01	2.23	床」がIII/1谷奋広前
			加速度(m/s <sup>2</sup> )									

図 4-693 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器(下鏡))

原子炉圧力容器(下鏡)

(単位 : mm)



図 4-694 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器(下鏡))







図 4-695 最大応答軸力 基準地震動 S。(鉛直方向 原子炉圧力容器(下鏡))

### 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

(単位:m/s<sup>2</sup>)

	O-O Ss-D1	★♦ Ss=11 ♦♦ Ss=12	Ss-	-D1 Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	<b>△△</b> Ss-13	O Ss−14 ×× Ss−21									
EL.(m)	♦♦ Ss=22	<b>△△</b> Ss=31									
l I	1		6.	63 6. 51	5.92	6.12	4.21	8.08	7.56	2.37	上部格子板
⊦		• • • • •	6.	63 6. 51	5.92	6.11	4.20	8.07	7.56	2.37	
Ⅰ ŀ	A	• • • • •	6.	62 6. 50	5.91	6.10	4.19	8.05	7.55	2.37	
Ⅰ ŀ	. 4	• • • •	6.	61 6. 47	5.90	6.08	4.17	8.01	7.53	2.36	燃料集合体中央
Ⅰ Ⅰ	. 🔺	• • • • • •	6.	59 6. 43	5.87	6.04	4.15	7.97	7.50	2.36	
Ⅰ Ⅰ	. 🔺		6.	57 6.38	5.85	6.01	4.15	7.91	7.46	2.35	
Ⅰ Ⅰ	4		6.	54 6.32	5.81	5.96	4.15	7.84	7.42	2.34	炉心支持板
	A	<b>Ο ΟΑ Χ Ο Ο Χ</b>	6.	49 6.19	5.74	5.88	4.14	7.72	7.34	2. 32	
	. A		6.	43 6.05	5.67	5.79	4.14	7.60	7.26	2.29	制御祷案内签由山
			6.	41 6. 02	5.66	5.77	4.14	7.56	7.24	2.29	响钟钟来! 16 F 入
	A A		6.	33 5.83	5.56	5.65	4.13	7.39	7.13	2.26	制御棒案内管下端
			6.	30 5.76	5. 53	5.60	4. 12	7.33	7.08	2.25	制御棒駆動機構
	Î		6.	28 5.71	5.50	5. 57	4. 12	7.28	7.05	2.24	
I I	. <b>4</b>	• • • •	6.	25 5.65	5.47	5. 53	4.12	7.23	7.01	2.23	原子炉圧力容器底部
1 1			G	5.67	5 46	5 55	4 12	7 24	7 03	2 23	
			0.	20 0.01	5. 15	5.50	1.12	5.05	5.00	2.20	
	Â		6.	27 5.68	5.45	5.56	4.13	7.25	7.03	2.24	
Ⅰ ŀ	. <u>Å</u>	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	6.	27 5.69	5.45	5. 58	4.13	7.26	7.04	2.24	
	Å		6.	27 5.70	5.44	5.59	4.14	7.27	7.05	2.24	制御棒駆動機構
0.	0	4.0 8.0	12.0								ハウジング下端
		加速	度(m/s <sup>2</sup> )								

図 4-696 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))

### 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

(単位 : mm)

	G Ss-D1	XX Ss-3	1	Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	ΔΔ Ss-13		4 ××	Ss-21									
EL.(m)	<b>3</b> 5-22	A 35-,	ΥΩ×		4.06	4 03	5 38	5 29	4 24	4 43	4 45	1.96	上部故之垢
		Ţ			4.50	4.02	5.00	5.20	4.94	4 49	4 45	1.00	上 叩 117 ] 1次
-		1			4.96	4.03	5. 50	5.29	4.24	4.45	4.40	1.90	
-		1	× φ 🕸		4.96	4.03	5.38	5.28	4.24	4.43	4.45	1.96	
-		4	×φ*		4.96	4.03	5.37	5.28	4.24	4.42	4.44	1.96	燃料集合体中央
-		4	¥ 🛛 🐐	<b>○</b> 4 Ŷ	4.96	4.03	5. 37	5.28	4.24	4.42	4.44	1.96	
-		4	* o 🍫	o ≜⇔	4.96	4.03	5.37	5.28	4.23	4.42	4.44	1.95	
-		\$	* o *		4.95	4.02	5. 37	5.27	4.23	4.42	4.44	1.95	炉心支持板
-		<b>A</b>	×φ×		4.95	4. 02	5.36	5. 27	4.23	4.41	4.44	1.95	
		4	* • *		4 94	4.01	5, 35	5.26	4.22	4.40	4.43	1.95	山御井安山然中山
-		<b>A</b>	× • ×	Å ÅŶ	4.94	4.01	5.35	5.26	4.22	4.40	4.43	1.95	刑仰悴条内官中央
-		<b>A</b>	* <b>•</b> *	$\phi \Rightarrow$	4.93	4.00	5.34	5.25	4.21	4.39	4.43	1.95	制御棒案内管下端
-		¢	× • *	φ <b>Å</b> Ŷ	4.93	4.00	5.33	5.25	4.21	4.39	4.43	1.94	制御棒駆動機構
-		4	* 🕈 🎋	<b>♦ 4</b> ♥	4.93	4.00	5.33	5.24	4.20	4.39	4.42	1.94	ハワシンク上端
-		<b>A</b>	* <b>o *</b>	φ <b>4</b> ◊	4.92	4.00	5.33	5.24	4.20	4.38	4.42	1.94	原子炉圧力容器底部
							<b>5</b> 00	5.04	4.00	4.00	4.40		
			× o ×		4. 93	4.00	5. 33	5.24	4.20	4.38	4.42	1.94	
÷		4	* <b>•</b> *	φ <del>4</del> φ	4.93	4.00	5.33	5.24	4.20	4.39	4.42	1.94	
		4	* o *		4.93	4.00	5. 33	5.24	4.20	4.39	4.42	1.94	
		<u>k</u>	× 🕁 🖕		4 93	4.00	5. 33	5.24	4.20	4.39	4.43	1.94	制御棒駆動機構
0.0		2.0	4.0	6.0	1.55								ハウジング下端
				変位 (mm)									

図 4-697 最大応答変位 基準地震動 S。(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))

### <u> 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)</u>

(単位 : kN)

<b>Q</b> Ss-D1 <b>XX</b> Ss-11 <b>◊◊</b> Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
$\Delta$ Ss-13 $\bigcirc$ Ss-14 $\times$ Ss-21									
EL. (m) $\diamond$ $\diamond$ Ss-22 $\diamond$ $\diamond$ Ss-31									
	124	123	110	117	77.9	149	140	44.9	上部格子板
	371	368	330	350	234	446	421	135	
	618	612	550	583	390	743	702	224	燃料集合体中央
	864	856	768	813	546	1040	982	314	
	1110	1100	983	1040	703	1330	1260	403	
	1360	1340	1200	1270	860	1620	1540	492	炉心支持板
	1620	1600	1430	1510	1030	1940	1840	589	
	1660	1640	1460	1550	1060	1990	1890	604	制御祷安内答由山
	1680	1660	1480	1560	1070	2010	1910	611	前呼伸来的官士人
	1710	1680	1500	1590	1090	2040	1940	620	
	1740	1710	1530	1620	1110	2080	1980	633	制御棒案内管下端 制御梼駆動機構
	1780	1750	1570	1650	1140	2120	2020	646	いウジング上端
	2000	1950	1760	1830	1280	2380	2270	726	原子炉圧力容器底部
	306	280	263	272	204	356	344	111	
	280	257	241	249	186	326	315	101	
	257	236	221	229	171	299	289	93.2	
	177	162	152	157	118	206	199	64.1	制御棒駆動機構 ハウジング下端
0.0 1.0 2.0 3.0									
軸力 (×10 <sup>3</sup> kN)									

図 4-698 最大応答軸力 基準地震動 S。(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))

種別	鉛直方向静的震度
建物・構築物	0.24 (1.0Cv)
機器・配管系	0.29 (1.2C <sub>v</sub> )

表 4-49 静的震度(鉛直方向)

R1
7
- G
2
$\geq$
補口
NT2

(単位:kN)
(弹性設計用地震動 S a*)
機器系ばねに加わる力
表 4-50

				-		だ	ね反力	(kN)										
構造物	Sd-	-D1	Sd-	11	Sd-	12	Sd-	13	Sd-	14	Sd-	21	Sd-S	22	S-bS	31	静的角	解析
	NS	EW	NS	EW														
制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム	166	163	102	102	121	104	112	106	120	83.3	213	127	174	166	178	182	272	272
原子炉圧力容器スタビライザ	3830	3820	2490	2430	2840	2460	2910	2380	2290	1860	4100	2910	4230	3630	4090	4240	8410	8620
原子炉格納容器スタビライザ	7160	7170	4750	4860	5200	4830	5120	4740	4850	3680	8580	5420	0022	7130	8020	8390	14900	15300
ダイヤフラム・フロア	5560	4690	3290	3890	4630	3660	4420	3770	4110	2700	7560	4210	6630	5760	5620	5240	11100	10300
上部シアラグ	4950	5390	5000	4520	5570	3940	5540	3830	4700	3350	7850	5460	6860	6230	4370	4630	10100	10400
下部シアラグ	6260	4770	3520	3800	4360	3790	4450	3840	3720	2700	7260	4110	6720	5770	6010	5090	13100	11500

$\mathbb{R}1$
<u>2</u>
-3
2
$\geq$
補①
VT2

						ばね反り	h (kN)									
構造物	Ss-	-D1	Ss-	11	Ss-	12	Ss-	13	Ss-	14	Ss-	21	Ss-	22	Ss-S	31
	NS	EW	NS	EW	SN	EW	NS	EW	NS	EW	SN	EW	NS	EW	NS	EW
制御棒駆動機構くウジング レストレントビーム	269	261	187	184	179	169	155	173	185	131	355	214	281	262	302	310
原子炉圧力容器スタビライザ	6140	6170	4510	4300	4170	3800	4290	3900	3600	3140	6930	4830	7050	6060	7050	7080
原子炉格納容器スタビライザ	12000	11800	8570	8650	7340	7520	7640	7930	7630	6010	14400	9430	12700	11700	13400	13600
ダイアフラム・フロア	9300	7550	5890	0669	6390	5280	6070	5500	6210	4140	12400	6910	10400	8880	11100	9810
上部シアラグ	7530	7840	8920	7960	7620	5680	7300	5620	6660	5060	13000	8850	10200	9550	5620	6070
下部シアラグ	10900	7560	6270	6790	6030	5260	6590	5340	5540	3680	12500	6810	11800	8380	15800	12500

# 表4-51 機器系ばねに加わる力(基準地震動S。)(単位:kN)

### 5. 設計用地震力

本項では、添付書類「V-2 耐震性に関する説明書」における各施設の耐震計算書への適用に際 して、前項で示した地震応答解析結果以上の地震力となるように配慮した設計用地震力を示す。 設計用地震力における配慮方法を以下に示す。

- (1) 前項の地震応答解析から得られた地震力を一律に 1.5 倍した地震力(以下「設計用地震力(1.5 倍)」という。)
- (2) 前項の地震応答解析から得られた地震力及び材料物性のばらつき等を考慮した地震力 を包絡した地震力(以下「設計用地震力(ばらつきケース)」という。)
- 5.1 弹性設計用地震動S<sub>d</sub>

弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>(以下「S<sub>d</sub>」という。)に基づく設計用地震力(1.5倍)を表 5-1~ 表 5-5 に,設計用地震力(ばらつきケース)を表 5-6~表 5-8 に示す。ここでは,地震力とし て,加速度,せん断力,モーメント及び軸力を示している。また,制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器スタビライザ,ダイヤフ ラム・フロア,上部シアラグ及び下部シアラグに加わる設計用地震力(1.5倍)(ばね反力) を表 5-9 に示す。

### 5.2 基準地震動 S<sub>s</sub>

基準地震動S。(以下「S。」という。)に基づく設計用地震力(1.5倍)を表 5-10~表 5-14 に,設計用地震力(ばらつきケース)を表 5-15~表 5-18 に示す。ここでは,地震力として, 加速度,せん断力,モーメント及び軸力を示している。また,制御棒駆動機構ハウジングレス トレントビーム,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器スタビライザ,ダイヤフラム・ フロア,上部シアラグ及び下部シアラグに加わる設計用地震力(1.5倍)(ばね反力)を表 5-19 に,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器スタビライザ及び上部シアラグに加わる設 計用地震力(ばらつきケース)(ばね反力)を表 5-20 に示す。

### 表 5-1 設計用地震力(1.5倍)

### (水平方向加速度, S<sub>d</sub>) (1/6)

### 表 5-1 設計用地震力(1.5倍)

(水平方向加速度, S<sub>d</sub>) (2/6)

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		0.81
	t t	0.78
	t t	0.76
	t t	0.75
	T T	0.74
	T I	0.71
	T I	0.68
原	T T	0.64
子 炉	T T	0.62
格	T I	0.59
納	T T	0.57
谷器	T T	0.55
	T T	0.53
	T T	0.52
	T T	0.52
	T T	0.50
	T T	0.48
	I I	0.47
	I I	0.44
	II	0.76
	ΙΙ	0.74
	II	0.78
及び		0.80
。 原 <sub>画</sub>		0.78
子原子子	II	0.77
炉炉		0.71
体蓝	L I	0. 70
の <sup>mx</sup> 其	L [	0. 58
磁礎	∐ [	0. 56
	∐ [	0. 52
	l I	0. 45
		0. 41

(/)		
名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.20
464	ΙΙ	0.95
燃料	Τ	0.95
集	I I	1.16
合体	ΙΙΙ	1.07
r <del>+*</del>	T T	0.81
		0.74

表 5-1	設計用地震力	(1.5倍)
衣 5-1	<b></b>	(1.5倍)

(7)	、平方向加速	速度, S <sub>d</sub> ) (3∕6)	
名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	名利
原子炉格納容器		$\begin{array}{c} 0.97 \\ \hline 0.94 \\ \hline 0.91 \\ \hline 0.90 \\ \hline 0.88 \\ \hline 0.85 \\ \hline 0.85 \\ \hline 0.81 \\ \hline 0.77 \\ \hline 0.77 \\ \hline 0.74 \\ \hline 0.71 \\ \hline 0.68 \\ \hline 0.68 \\ \hline 0.66 \\ \hline 0.66 \\ \hline 0.64 \\ \hline 0.63 \\ \hline 0.62 \\ \hline 0.59 \\ \hline 0.57 \\ \hline 0.56 \\ \end{array}$	原子炉圧力容器
及び原子炉本体の基礎原子炉遮蔽		0.53 0.91 0.88 0.93 0.93 0.93 0.93 0.93 0.86 0.86 0.84 0.70 0.68 0.63 0.53	

(水平方向加速度, S<sub>d</sub>) (4/6)

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.37
		1.30
		1. 23
		1.19
		1. 15
		1.07
		1.03
		1.00
		0.97
		0.97
原		0. 98
「炉		0.97
圧		0.97
刀容		0. 98
器		0. 98
		0. 98
		0.97
		0.97
		0.97
		0.97
		0.97
		0.97
		0. 97
	l I	0.97
		0.97

### 表 5-1 設計用地震力(1.5倍)

# 表 5-1 設計用地震力(1.5 倍)

(水平方向加速度, \$	$S_{d}$ )	(5/	6)
--------------	-----------	-----	----

(水平方向加速度,	S <sub>d</sub> )	$(6 \swarrow 6)$
-----------	------------------	------------------

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		4.38
		3.45
		2.51
Þ		1.91
凤水		1.68
分		1.43
離哭		1.29
及		1.19
び		1.10
ンユ		1.01
ラ		0.92
ウド		0.89
'		0.90
	II	0.92
	L I	0.95
		0.97

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		0.89
制御		1.10
棒		1.27
案中		1.30
管		1.41
		1.44
	ΙΙΙ	1.44
制		1.13
一つ棒	ΙΙ	0.97
内 ジ 動 ン が 機	ΙΙ	0.98
	ΙΙ	0.97
構	ΙΙ	0.95
	ΙΙ	0.91
制	ΙΙ	0.97
ハ御 へ ウ 梼	T T	1.00
外ジ駆	T T	0.99
<sup>①</sup> ン動   グ機	ĪĪ	0.96
構		0. 91

### 表 5-2 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S<sub>d</sub>) (1/6)

### 表 5-2 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S<sub>d</sub>) (2/6)

名称	標高	1.0×最大床加速度
,,,,,	EL. (m)	$(\times 9.8 \text{ m/s}^2)$
	↓ ↓	0.66
	↓ ↓	0.65
	↓ ↓	0.64
	L 1	0.63
		0.61
		0. 59
		0.57
原マ		0.55
于 炉	T T	0.53
格	T T	0.52
納	T T	0.50
谷器	T T	0.49
	T T	0.48
	1 1	0.47
	T T	0.46
	1	0.45
	t t	0.42
	1 1	0. 41
	1 1	0.39
	T T	0.62
	T T	0.61
	T T	0.60
及	1 1	0.59
び原して	1 1	0.56
~~原 子 子	† †	0.56
炉炉	† †	0. 53
<sup>金</sup> 遮 体 ==	† 1	0. 52
の <sup>敝</sup>	† 1	0.49
基礎	† †	0.47
仰色	† †	0.45
	† †	0.40
		0.39

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	
		0.67	
464		0.67	
燃料	II	0.67	
集		0.67	
合体		0.66	
r <del>+*</del>		0.66	
	T T	0, 65	

表 5-2	設計用地震力	(1.5倍)
衣 5-2	<b></b>	(1.5倍)

	$\langle \alpha \rangle$	(a, (a))
(鉛直万回加速度,	$S_d$ )	(3/6)

# (公古古向加速度 S) (1/6)

(鉛直方问加速度, S <sub>d</sub> ) (3/6)		(鉛直方问加速度, S <sub>d</sub> ) (4/6)			
名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		0.79			0.76
		0.78		† †	0.76
		0.77		† †	0. 75
		0.76		† †	0. 75
	1	0.74		t 1	0. 75
		0.70		t t	0. 75
	T T	0.68		T I	0. 75
原	T T	0.66		T I	0. 75
一 一 炉	T T	0.64		T I	0. 75
格	T T	0.62		T I	0.74
納	I I	0.60	原	I I	0.74
お器	I I	0.59	子	I I	0.74
		0.57	炉正力容品	I I	0.74
	T T	0.56		I I	0. 73
	ΓΤ	0.56		I I	0.73
	ΓΤ	0.53	希	T T	0.73
	T T	0.51		T T	0.73
	T T	0.49		T T	0.72
	T T	0.47			0.72
	T T	0.74			0.72
	T T	0.74			0.72
	Γ	0.72			0.71
及	ΓΤ	0.71			0.72
原一	T T	0.67			0.72
子原子子	T T	0.67			0.72
炉 大炉	T T	0.63			0.72
体虚	T T	0.62			
	T T	0.59			
~ 本 礎	T 1	0.57			
	ſ 1	0.54			
		0.47			
ţ		0.47			

### 表 5-2 設計用地震力(1.5倍)

### 表 5-2 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S<sub>d</sub>) (5/6) (鉛直方向加速度, S<sub>d</sub>) (6/6)

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )		
		0.84		
		0.84		
		0.83		
		0.83		
Þ		0.77		
凤水		0.77		
分	II	0.76		
離哭		0.76		
奋及びシュ ラウド		0.76		
		0.75		
	  	0.75		
		0.74		
		0.74		
I		0.74		
		0.73		
		0.73		
	T T	0.73		
		0.72		

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		0. 78
制御	I I	0. 77
棒		0. 76
案内		0. 75
管		0. 74
		0. 73
制		0. 73
ハ御		0.72
内容棒		0.72
側ン動		0.72
● グ機		0.72
作		0. 72
制		0.72
		0.72
外ジ駆		0.72
_ ン 助 _ グ 機		0.72
構		0.72

### 表 5-3 設計用地震力(1.5倍)

### 表 5-3 設計用地震力(1.5倍)

(せん断力, S<sub>d</sub>)(1/4)

(せん断力, S<sub>d</sub>)(2/4)

名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)	名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)
					- 110
	T T	119		III	272
		1240		II	700
	l I	1340		T T	182
	T T	1430		T T	870
	T T	1590		1 1	1340
	T I	7690		t t	2040
百	t t	7880		lt 1	2240
示 子	t t	8150		t t	4330
炉	t t	8650		t t	3800
格納	t t	9090		t t	3350
容	lt t	9500	原	† †	3520
器	t t	10100	子	† †	3620
	lt t	10500	炉圧	† †	3970
	lt t	10800	力	† †	4320
		11100	容哭	† †	4610
	H H	11300	ά <b>μ</b>	† †	4840
	h t	11700			5080
	∦ ł	12000			5190
		23200			5250
					5250
	╟┟	6130			3740
	╉╴┟	4340			4620
	╟┟	2120			_
及び	╟┟	1480			1370
。 原 <sub>医</sub>	╟┟	4890 9200 9460 14500			1150
子尽	╟┟				687
炉炉	╟┟				_
个 遮 体 虚	╟┟				
の <sup>MX</sup> 甘	╟┟	9530			
 礎	╟┟	11900			
	╟┟	14900			
	╟┟	17900			
	╟┟	19300			

### 表 5-3 設計用地震力(1.5倍)

### 表 5-3 設計用地震力(1.5 倍)

(せん断力, S<sub>d</sub>) (3/4)

(せん断力, S<sub>d</sub>) (4/4)

せん断力 (kN)

\_ 1100 902

395

272

83.1

10.8

107

276

\_ 577

623 68.3 20.7

15.6

50.7 — \_

62.2

13.8 23.0

58.4

\_\_\_\_

標高

EL. (m)

名称

燃 料

集

合 体

制 御

棒

案 内

管

(内側) ハウジン

グ機

構

制

ハ御

グ機

構

(外側) (外側)

制

名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)
	lt t	395
	╉╴╉	1620
	╉╴╂	2300
気	╉╴╏	2620
水	╉╴╂	3610
分離		5060
器		5380
及びシュラウド		5700
		6080
		6390
		6700
		7400
		7500
	┡╴╴╿	7560
	┡	7560

R1
V - 2 - 3 - 2
補①
NT2

	(モーメント	∽, S <sub>d</sub> ) (1∕4)
名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
		34. 5
		397
		1400
		2590
		5610
		10500
		33400
原		57100
子		81900
炉枚		108000
裕納	ΙΙ	136000
容	T T	156000
器	T T	184000
	T T	197000
	T T	209000
	T T	243000
	T T	277000
	T T	292000
	T T	345000
	I I	436000
	T T	75. 1
	ΙΙ	19800
	ΙΙ	33400
及	ΙΙ	39900
び	ΙΙ	41900
原 곷原	ΓΤ	52800
」 子 炉 に	T T	44500
本奶	T T	47400
14 の 板	T T	71600
基	T T	78900
礎	T T	113000
	T T	204000
		282000
		317000

(モーメント, S<sub>d</sub>) (2/4)

名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)			
		—			
		154			
		642			
		1270			
		2060			
		4580			
		6000			
		8380			
		6680			
		8730			
	I I	11800			
原	I I	15200			
于 炉		17500			
圧		19800			
刀容		22100			
器		24500			
	1	27200			
		32600			
		35500			
	1	40600			
	1	41900			
		23400			
		30900			
	L I	1180			
	LI	488			
	LI	293			
		751			

### 表 5-4 設計用地震力(1.5倍)

(モーメント, S<sub>d</sub>) (3/4)

(モーメント, S<sub>d</sub>) (4/4) 標高 モーメント (kN・m) 名称 EL. (m) \_ 721 燃 1300 料 集 1560 合 1380 体 801 \_ \_

199

276

276

140

\_

351

779 33.5 48.6

37.2

\_

52.1

49.6 59.7 42.9

\_

制

御

棒案

内

管

制

(内側)(内側)

グ機

構

制

(外側)(外側)

グ機

構

名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
		—
		421
		2890
<b>—</b>		6560
気水		9110
分		13000
離		16000
<sup>益</sup> 及		19400
び		23000
ンユ		26900
ラ		31100
ウ ド		35500
		38300
		42100
		48800
		50500

R1
-2-3-2
$\geq$
∰ ①
NT2

### 表 5-5 設計用地震力(1.5倍)

### 表 5-5 設計用地震力(1.5 倍)

(軸力, S<sub>d</sub>) (1/4)

(軸力, S<sub>d</sub>) (2/4)

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)	名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
		97.8			67.5
	∥	343		1	251
		602			618
		767			880
		902		4 4	1290
	┃	1150		4 4	1640
	┃			4 4	2140
原	∦ ↓	1530		4	2390
子	⋕ ∔	1940		4 4	2700
」	∦ ↓	2340		4 4	2930
納	∦ ↓	2720		4 4	3100
谷器	∦ ↓	3260	原	┞╶	3250
н	┣ -	3450	子后	┞╶	3360
	╟	3790	圧	┠╶	3470
	╟╶	3990 4250 4540	力	┡	3590
	₩ 4		谷器	┡	3700
	╟			┠┤	3840
	4790		┠┤	4010	
	┡╴╶	5080			4180
					4500
		768			4830
		2300			9950
		4020			_
及	╟	- 5300			4800
原一	╟	9100			4800
子员	╟	19300		╉╶┨	4800
	╟	19300		╉╴┨	2620
体藏	╟	23500			—
の <sup>mx</sup> 主	╟	25800			
磁	╟ ┨	27700			
	╟ ┨	30000			
	╟╴┤	32200			
	╟ ┨	33100			

### 表 5-5 設計用地震力(1.5倍)

## 表 5-5 設計用地震力(1.5倍)

(軸力, S<sub>d</sub>) (3/4)

=------

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
		32.8
	┠╴┤	202
	┠╶	335
	┠	550
気	┠┤	903
水八	╉╴╉	1010
分離	┠┤	1030
器	┠┤	1060
及 び	╉╴╉	1090
シ	╉╴╉	1110
ユ	╉╴╉	1140
ァ ウ	┠┤	1320
ド	┠┤	1460
	╉╴╉	1490
	┠┤	1540
	┠┤	1560
	┠┤	1590
		—

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
		_
	† †	122
燃	† †	364
料	╉╴┤	606
帝	╉╴╂	847
体	╉╴┨	1090
	╉╴┨	1330
	┡	
制	╉╴┨	1580
御	╉╴╉	1620
棒案	╉╴╉	1640
内	╉╴╉	1670
管	╉╴╉	1700
	╉╴╉	
制 ハ御	╉╴╂	1730
	╉╴╉	1940
(ウ棒	╉╴╉	285
側ン動	╉╴╉	261
グ機	╉╴┨	240
構	╉╴┨	165
Hil	┣  ┨	
前 ( 外 側) 前御 棒 駆 動	╉╴╂	303
	╉╴┨	269
	╉╴╂	248
グ機	╉╴┨	133
備		

(せん断力, S <sub>d</sub> )				(モーメント, S <sub>d</sub> )		
名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)		名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
				原子炉本体の基礎		42300
	† †	6990			† †	35300
		7180				37400
原		11000				54800
, 炉 本	、 炉 本 体 の 基 礎 	6670				61800
体 の 基		8360				80000
礎		10500				80900
		12700				144000
		13700				198000
						223000

# 表 5-6 設計用地震力(ばらつきケース) 表 5-7 設計用地震力(ばらつきケース)

NT2 補① V-2-3-2 R1

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
		_
	+ +	14400
	+ +	14400
原	+ +	17600
子 炉 本	+ +	19400
体 の 基	+ +	20700
礎	+ +	22400
	+ +	23800
	$\frac{1}{1}$	24600

(軸力, S<sub>d</sub>)

# 表 5-9 設計用地震力(1.5倍)

(ばね反力, S<sub>d</sub>)

名称	ばね反力 (kN)
制御棒駆動機構 ハウジング レストレントビーム	320
原子炉圧力容器 スタビライザ	6370
原子炉格納容器 スタビライザ	12900
ダイヤフラム・フロア	11400
上部シアラグ	11800
下部シアラグ	10900

# 表 5-10 設計用地震力(1.5倍) 表 5-10 設計用地震力(1.5倍)

(水亚士白加速度 6 ) (1 /7)

# 

	平方间加速	$\mathbb{X}$ $(\mathbf{I} / \mathbf{I})$	(小	平方间加速	
名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.77			1.89
	I I	1.67			1.79
	T T	1.54			1.69
	T T	1.49			1.63
	T T	1.43			1.56
	T T	1.35			1.45
	t t	1.36			1.42
原	t t	1.34			1.38
子	lt 1	1.29		$\downarrow$	1.35
格	lt 1	1.20			1.34
納	1 1	1.11	· 原子		1.34
谷器	┣ ╊	1.05	,		1.34
н	┣ ╊	0.94	王 力 容 器	╞	1.34
	┢	0.93			1.35
	∦ †	0.92			1.34
	∦ †	0.88			1.34
	┠	0.85			1.34
	╟	0.84			1.34
	┠╴┼	0.84			1.34
──╂	╫┤	0.80			1.34
	╟	1.30			1. 33
	╟	1. 29			1.34
74	╟	1. 29			1.34
び	╟	1. 33			1.34
原原	┡╴┼	1.29			1.35
	╟╷	1.29			
// 炉 本 <sub>速</sub>	┞	1. 19	-		
体癥	┞	1.17	-		
基	╟╷	1.00	-		
礎	∦ ↓	0.97			
	∦ ↓	0. 93			
	<b>↓</b> ↓	0.83			
I		0.77			

表 5-10 設計用地震力 (1.5 倍)

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.92
145		1.65
燃料	II	1.81
集	II	2.02
合体	T T	1.84
	ΙΙΙ	1. 43
	ŢŢŢ	1.25

(水平方向加速度, S<sub>s</sub>) (3/7)

### 表 5-10 設計用地震力(1.5倍)

### (水平方向加速度, S<sub>e</sub>) (4/7)

### 表 5-10 設計用地震力(1.5倍)

(水平方向加速度, S<sub>s</sub>)(5/7)

名称	標高 FI (m)	1.2×最大床加速度	名称	標高 FI (m)	1.2×最大床加速度 (×0.8 × // <sup>2</sup> )
	EL. (M)	(×9.8 m/s)		EL. (M)	(×9.8 m/s)
		2.12		╞╴╶╢	2.26
	╟╴╶┧	2.00		╞╴╶╢	2.14
	╟╴┤	1.85		╞╴╶╢	2.02
	╟╴╷	1. 79		╞╴╶╢	1.95
	╟╴╽	1.72		╞╴╶╢	1.87
	╟╴╽	1.62		┞╶╢	1.74
ET.	╟╶	1.63		┞╶╢	1.71
泉   子	╟╶	1.61		┞╶╢	1.65
炉	╟╶╽	1.54		↓ ↓	1.62
格	IL ↓	1.43		↓ ↓	1.61
約容		1.33	原子炉圧力容器	L I	1.61
器		1.25		L I	1.61
		1.13		L I	1.61
		1.12			1.61
		1.11			1.61
	ΠΙΙ	1.06		$\Box$	1.61
	T T	1.02		ТП	1.61
	T T	1.01		ΓT	1.61
	T T	0.96		ΓT	1.61
		1.64		T T	1.60
	1 1	1.55		T T	1.60
	1 1	1.55		T T	1.60
及	1 1	1.59		T T	1.61
の原	1 1	1.55		T T	1.61
一	1 1	1.54			1.62
		1.43			
▲ 体 並		1.40			
の敝	┢ 1	1.19			
│ <u></u> 基 磁	┣ 1	1.16			
HAE	┣ ┨	1.11			
	┣ ┨	1.00			
	┣ ┦	0.92			

### 表 5-10 設計用地震力(1.5倍)

(水平方向加速度, S 。)(6/7)

### 表 5-10 設計用地震力(1.5倍)

(水平方向加速度, S<sub>s</sub>)(7/7)

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	
		6.57	
		5.13	
		3. 77	
Ē		2.86	
気水		2.54	
分		2.31	
離哭		2.16	
及	I I	2.00	
び	ΙΙ	1.85	
ンユ	ΙΙ	1.70	
ラ		1.55	
ウド		1.49	
		1.51	
	L I	1.53	
		1.58	
		1.60	

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.49
制御		1.85
棒		2. 11
案		2.16
管		2. 33
		2. 37
		2. 37
制		1.88
「ウ棒		1.62
内 側) グ 機 が 機		1.62
		1.61
構		1.57
	I I	1.51
制	II	1.61
<ul> <li>ハ御</li> <li>ウ棒</li> <li>外ジ駆</li> </ul>		1.65
	[ I	1.64
<sup></sup> ごン動 グ機	II	1.59
構		1.51

### 表 5-11 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S<sub>s</sub>) (1/7)

(鉛直方向加速度, S<sub>s</sub>)(2/7)

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.17			1.16
	∏ 1	1.17			1.16
	∏ 1	1.16		$\blacksquare$	1.16
	T T	1.15			1.16
	Π Π	1.13			1.16
	Π Π	1.11		L ∐	1.16
	Π Π	1.07		╞╴╶╢	1.16
原	Π Π	1.04		╞╴╶╢	1.16
 」 「炉	T T	1.01		$\downarrow$ $\downarrow$	1.15
格	# #	0.98		$\downarrow$ $\downarrow$	1.14
納	# #	0.95	原	╞╴╢	1.14
谷器	# #	0.93	子后	╞╴╶╢	1.14
нн	H 11	0.90	·	╞╴╶╢	1.13
	H 11	0.89	─ 力 _ 容 器	╞╴╶╢	1.13
	# #	0.87		╞╴╶╢	1.13
	# #	0.84 0.80		╞╴╢	1.12
	# #		╞╴╶╢	1. 12	
	# #	0. 78		╞╴╶╢	l. ll
	H H	0.72		┠╴╫	l. ll
	# #	1.14		┠╶╢	1.11
	# #	1. 13		┢╴╫	1.10
	1.12	,∣ ∦+	┢╴╫	1.10	
及	# #	1.09		┢╶╢	1.10
び	∦ ∦	1. 04		╞╴╶╢	1, 11
原 原 子 了	∦ ∦	1. 04		┢╶╢	1. 11
炉炉	∦ ∦	0.99			
本"。	∦ ∦	0. 98			
が蔽	∦ ∦	0, 93			
基础	∦ ∦	0.90			
17定	∦ ∦	0.85			
	∦ ∦	0.75			
	∦ ₩	0. 73			

表 5-11 設計用地震力 (1.5 倍)

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.24
444		1.24
燃料	I I	1.24
集		1.23
合体		1.22
rt	ΙΙΙ	1.21
		1.20

(鉛直方向加速度, S<sub>s</sub>) (3/7)

表 5-11	設計用地震力	(1.5倍)

# 表 5-11 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S<sub>e</sub>) (4/7)

(鉛直方向加速度, S<sub>2</sub>) (5/7)

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.40			1.40
	T T	1.40	-	T T	1.40
	T T	1.39		T T	1.40
	T T	1.38		T T	1.40
	T T	1.36		T T	1.39
	ΓT	1.33		Π	1.39
	T T	1.29		T T	1.39
原	T T	1.25		Π	1.39
一 一 炉	T T	1.21		ΠΠ	1.38
格	T T	1.17		Π	1.37
納	ΓΤ	1.14	原	Π	1.37
器	I I	1.11	子	I I	1.36
	I I	1.08	炉圧力容器	I I	1.36
	$\blacksquare$	1.06		II	1.36
	$\mathbb{I}$	1.05		II	1.35
	$\blacksquare$	1.01		II	1.35
	I I	0.96		II	1.34
		0.93		II	1.34
	$\mathbb{I}$ $\mathbb{I}$	0.87		Π	1.33
	$\mathbb{T}$	1.37		ΙΙ	1.33
	I I	1.36		II	1.32
	I I	1.34		I I	1.32
及		1.31		II	1.32
い 原 <sub>医</sub>	I I	1.24		II	1.32
子原子子	$\mathbb{I}$	1.24		II	1.33
炉 大 ケ	I T	1.19			1.33
体盡		1.18			
の <sup>牧</sup>	T T	1.12			
× 礎	I I	1.08			
	T T	1.02			
	T T	0.90			
		0.87			

(鉛直方向加速度, S <sub>s</sub>)(6/7)

### 表 5-11 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S<sub>s</sub>) (7/7)

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.53
		1.53
		1.53
		1.52
Þ		1.42
风水		1.41
分		1.41
離哭	ΙΙ	1.40
及		1.39
び	T T	1.39
ンユ		1.38
ラ	T T	1.37
ウド	ΙΙ	1.37
1.	T T	1.36
	T T	1.35
	T 1	1.35
	T T	1.35
		1.33

名称	標高 EL.(m)	1.2×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )
		1.44
制御		1.42
棒		1.40
案中		1.39
管		1.36
		1.35
制		1.34
ハ御		1.33
内シャ		1.33
側ン動		1.34
〕グ機		1.34
(構)	L I	1.34
制		1.33
への御		1. 33
外ジ駆		1. 33
ン動 グ機		1. 34
構		1.34

# 表 5-12 設計用地震力(1.5倍)

### 表 5-12 設計用地震力(1.5 倍)

(せん断力, S<sub>s</sub>)(1/4)

(せん断力, S<sub>s</sub>) (2/4)

名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)	名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)
		258			 195
	┣ ╄	872		∔ ∔	614
	┣ ╄	2510		∔ ∔	1290
	H	2680		╉╴╉	1450
	┣ ╫	2980		╉╴╉	2220
	┣ ₦	18200		╉╴╉	3360
	H	18600		╉╴╉	3680
原了。	┠	19000		╉╴╉	7210
- 炉	H +	20000		╉╴╂	6470
格	H +	20900		╉╴╉	5780
約容	H +	21600	原	╉╴╉	5850
器	H H	22700	子	╉	6010
	H H	18400	炉	╉	6230
	H H	19000	山 力 容 器 	╉	6720
		19400		╉	7120
	H 1	19900		╉	7440
	1 1	20400		† †	7740
	1 1	20800		† †	7870
	1 1	39800		† †	7920
	# 1			† †	7880
	1 1	10300		† †	6400
	1 1	7250		† †	8340
774	1 1	3580		† †	—
び	1 1	2660		† †	2270
原 マ 原	1 1	9260		† †	1910
于 一 炉	1 1	17700		tt	1140
″本体の基	1 1	18100			
	T T	26700			
		16500			
礎		20500			
		25500			
1		30800			

### 表 5-12 設計用地震力(1.5倍) 表 5-12 設計用地震力(1.5倍)

(せん断力, S<sub>s</sub>)(3/4)

(せん断力, S<sub>s</sub>)(4/4)

名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)
	[	593
	+	2440
	+	3460
気	╉	3920
水	╉	5430
分離	╉╴╏	8050
器	╉	8510
及 でド	╉	8900
シ	+	9410
ユ	+	9870
ノウ	╉	10400
ド	┡╴┝	11900
	╉	12100
	╉╴╏	12100
	╉╴╏	12100

名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)
		2000
444		1450
※     料		620
集		620
合体	Τ	494
1/+*		1410
	† †	2010
	† †	_
制	╊──╊	344
御	╉╴╉	135
悴案	┢	16.5
内	╉╴╉	179
管	┢	457
	┢╺┟	
生山	╉╴╉	955
い御	╉╴╉	1030
() ウ棒	╉╴╉	115
しン駆	∔ ∔	34.5
グ機	∔ ∔	26.1
構	╞╴╶╞	84.8
	∔ ∔	
制	L ⊥	104
	↓ ↓	22.8
外ジ駆		22.0
ンン が 機		07.0
構		91.3
表 5-13	設計用地震力	(1.5倍)
--------	--------	--------

(モーメント, S<sub>s</sub>) (1/4)

# 表 5-13 設計用地震力(1.5倍)

(モーメント, S<sub>s</sub>) (2/4)

名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)	名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
		76.6			—
	T 1	897		T T	254
	1 1	3180		T I	1060
	T 1	5520		T I	2090
	T 1	11300		T I	3400
		20600			7570
		74000			9910
原		129000			13900
子		187000			11000
炉枚	[ ]	246000			15700
裕納		308000			21100
容	[ ]	353000	原		26800
希		415000	一 于 炉		30100
	Ι	436000	圧	T T	34100
	[ ]	458000	力 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7	T T	38000
		517000		L I	41900
	[ ]	577000			45800
	[ ]	605000			52000
		697000			55700
		849000			63400
		139			65400
		33100			38400
		55800			52600
及		66800			1960
び		70300			814
原子原		87700			467
,子 炉 炉		80200			1250
本近		86100			
の蔽		141000			
基		165000			
皧		228000			
		376000			
	1 1	509000			
l IL		570000			

	表 5-13	設計用地震力	(1.5倍)
--	--------	--------	--------

表 5-13 設計用地震力(1.5倍)

(モーメント, S<sub>s</sub>) (3/4) 標高 名称 モーメント (kN・m) EL. (m) \_ 633 4350 9870 気水分離器 13700 195002410029100 及びシュラウド 34600 40500 4680053600 5820064500 76000 79000

(モーメント, S<sub>s</sub>) (4/4)

名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
464	I I	1310
燃料	Ι	2230
集	$\mathbb{I}$	2570
合 体	$\mathbb{I}$	2240
r <del>1*</del>	T I	1330
	I I	
	T I	
制細	T 1	332
棒	T 1	460
案	T 1	460
竹管	T 1	232
<b>F</b>	I I	
前 ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) (	I I	
	I I	581
	I I	1290
内ジ駆	I I	56.2
☆ン動 が機	I I	81.4
構	I I	62.2
	I I	
制	T 1	86.3
ハ御 … ウ棒	I $I$	82.8
外ジ駆	I ]	99.5
○ン動 グ機	T I	71.4
シ酸構		_

# 表 5-14 設計用地震力(1.5倍)

## 表 5-14 設計用地震力(1.5 倍)

(軸力, S<sub>s</sub>) (1/4)

(軸力, S<sub>s</sub>) (2/4)

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)	名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
		174			126
		610		L ⊩	467
	L ⊩	1240		Ц ⊩	1150
	▐	1370		L ⊩	1660
	▐	1620	-	L ⊩	2390
	∦ ∦	2080		L ⊩	3040
	╟╟	2390		L ⊩	3980
原	∦ ∦	2830		╟╴╟╴	4450
子	╟╟	3650		╟╴╟╴	5030
」 炉 格	╟╢	4410		╟╴╟╴	5450
納	╟╟	5120		╟╴╟╴	5770
谷器	╟╢	6140	原	╟╴╟╴	6050
н	╟╢	6520	子	╟╴╟╴	6250
	╟╢	7150		╟╴╟╴	6460
	╟╢	7520		╟╴╟╴	6690
	╟╢	8020	谷器	╟╴╢╴	6890
	╟╢	8570		╟╴╢╴	7160
	┠╂	9040		╟╴╢╴	7480
	H $H$	9610		╟╴╢╴	7790
	╫╫	_		╟	8390
	┠╶╢	1430		╂ ╢	9010
	╟╢	4270		┠╶┨	18500
	╟╢	7510		╟╶╢	—
及	╟╢	9910		┠┨	8850
。 原 <sub>画</sub>	╟╢	17200		╊ ╊_	8850
子员	╟	36000		┠┨	8850
炉 本 炉	╟╢	36000		┠┨	4820
体藏		43900			—
の <sup>mx</sup> 其	∦ ╢	48300			
礎	∦ ∦	51800			
	∦ ∦	56000			
	╟╢	60600			
	∦ ∦	62900			
		_			

## 表 5-14 設計用地震力(1.5倍) 表 5-14 設計用地震力(1.5倍)

(軸力, S<sub>s</sub>) (3/4)

(軸力, S<sub>s</sub>) (4/4)

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
	t t	60.1
	+ +	371
	+ $+$	614
	- +	1010
気		1660
水		1850
分離	┢	1900
品	╞╴╶┟	1950
及 71	+ $+$	2000
シ	+ $+$	2050
ユニ	┢	2100
シウ	┢	2440
Ŕ		2700
	┢	2760
	╉╴╉	2850
	╟ ╟	2900
	┞	2960

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
燃	╞	670
料		1120
集合	╞	1560
体		2000
	╊	2440
	┢	—
制	┢	2910
御	╉╴┢	2980
棒室	╉	3020
木内	╉╴┝	3060
管	┢	3120
	╉╴┢	
制	╊	3190
ハ御	╉╴┟	3570
() ウ棒 内 <sub>い取</sub>	╉╴┟	534
ン <sup>彩</sup> しン動	┢	489
グ機	┢	449
構	╉╴┟	309
Hu	┢	
利の	┢	568
<ul><li></li></ul>	┢	505
ン <sup>ジ 駆</sup> し ン 動	┢	465
グ機	┢	249
構		

	(せん	断力,Ss)		(モー>	ペント, S <sub>s</sub> )
名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)	名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
格納容品原子炉			格原子炉器	-4. 000	640000
奋					76600
	12900		T	80000	
	13200	原子炉本体の		84800	
	20000			111000	
	11600		ĪĪ	125000	
		14300	び基礎		168000
		17700			274000
		21400			367000
		23200			410000
		—			

表 5-15 🏻 🖥	設計用地震力	(ばらつきケー	ス
------------	--------	---------	---

# ス) 表 5-16 設計用地震力(ばらつきケース)

NT2 補① V-2-3-2 R1

# 表 5-17 設計用地震力(ばらつきケース) 表 5-18 設計用地震力(ばらつきケース)

(鉛直方向加速度, S<sub>s</sub>)

(軸力, S<sub>s</sub>)

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s <sup>2</sup> )	名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
叔			赼		—
俗納容器 容器		0. 53	<sup>伯</sup> 納 容 炉	-	7410
	╉╴╂		奋		—
		0.81		1 1	
		0. 76			27900
ー 原 子 炉本体の 基礎 ー ー ー ー ー ー ー ー ー ー ー ー ー	0.76			27900	
	0. 71	原		34000	
	0. 69	子炉本		37500	
	0.64	体 の 基 礎 	40100		
	0.55		-	43300	
		0. 53			46400
	<u></u>	II			48000
					—

表 5-19 設計用地震力(1.5倍)

名称	ばね反力 (kN)
制御棒駆動機構 ハウジング レストレントビーム	534
原子炉圧力容器 スタビライザ	10700
原子炉格納容器 スタビライザ	21600
ダイヤフラム・フロア	18600
上部シアラグ	19500
下部シアラグ	23800

(ばね反力, S<sub>s</sub>)

## 表 5-20 設計用地震力(ばらつきケース)

(ばね反力, S<sub>s</sub>)

名称	ばね反力 (kN)
原子炉圧力容器 スタビライザ	8920
原子炉格納容器 スタビライザ	17900
上部シアラグ	16700

V-2-3-3-1 燃料集合体の耐震性についての計算書

1.	概		要	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
2.	基	本方	針	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	2
2.	1	構造	の説	明		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	2
2.	2	評価	ī方針		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	4
3.	燃	料集	合体	の	地	震	応	答	解	矿	ŕ		• •	• •	• •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	5
4.	地	震時	の制	御材	奉扌	挿	入忄	生言	試調	験材	倹	討		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	• •	•	•	,	11
5.	地	震時	の燃	料	集	合	体	:の	応	、大	「訂	F佰	Ш		•	•		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	• •	, .	,	12
5.	1	燃料	·集合	体	の	応	力	評	価	に	用	<b>ر ب</b> ا	る	业	1	こう	垣	医度	F	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•		,	12
5.	2	地震	時の	応	力	評	価	の	方	注		4		• •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•		•	,	12
5.	3	検討	内容		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	• •		•	•	•	•	•	• •	•	•		13
5.	4	検討	·結果		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	• •			•					•	•		13

1. 概 要

本計算書は、燃料集合体の耐震性について示すものである。

地震時において燃料集合体に要求されるのは,制御棒の挿入機能の確保及び崩壊 熱除去可能な形状の維持である。

制御棒の挿入機能の確保については,原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補-1984(日本電気協会)に従って,地震時に おける制御棒の挿入性についての検討を行い,基準地震動S。に対し制御棒の挿入性 が確保されることについては添付書類「V-2-6-2-1 制御棒の耐震性についての計算 書」にて説明する。

崩壊熱除去可能な形状の維持については、添付書類「V-2-3-3-2 炉心支持構造物 の耐震性についての計算書」に詳細を示すとおり、燃料集合体を支持している炉心支 持構造物が耐震設計上の重要度分類Sクラスで設計され、その支持機能は地震時に おいても維持されるので、崩壊熱除去可能な形状は維持されると考えられる。燃料 被覆管自体の損傷は必ずしも崩壊熱除去可能な形状の喪失を意味するわけではない が、ここでは燃料被覆管の地震時応力を弾性解析によって求め、燃料被覆管が健全 であり、崩壊熱除去可能な形状は維持されることを確認する。

## 2. 基本方針

2.1 構造の説明

燃料集合体の構造計画を表 2-1 に示す。

主要区公	計画の	既要	説明図					
工女凶力	基礎・支持構造	主体構造	記り区					
燃料集合体	炉心は十字型制	9×9燃料 (A	燃料集合体上部格子板					
	御棒とそれを囲	型)の燃料集合						
	む4体の燃料集合	体は 74 本の燃	チャンネル・ボックス・制御棒					
	体を1ユニットと	料棒と2本のウ						
	して構成される。	オータ・ロッド						
	燃料集合体の下	を,9×9燃料						
	部は下部タイ・プ	(B型)の燃料						
	レートの着座面	集合体は 72 本						
	が炉心支持板上	の燃料棒と1本						
	の燃料支持金具	のウォータ・チ	炉心支持板					
	に嵌合して支持	ャンネルを, そ						
	され,上部はユニ	れぞれ 9×9 の						
	ットを構成する	正方格子に配						
	燃料集合体とと	列して7個のス	下部タイ・プレート燃料支持金具					
	もに上部格子板	ペーサにより	ト部タイ・プレート					
	内で水平方向に	束ね, それらの						
	支持される。	上下端が上部						
	上下部タイ・プレ	タイ・プレート						
	ート,スペーサ,	及び下部タイ・						
	ウォータ・ロッド	プレートと嵌						
	及びタイ・ロッド	合することに						
	は結合又は支持	より形成され						
	により骨格を形	る。	2ペーサ 人					
	成する。4 体の燃	燃料集合体を	ウォータ・ロッド					
	料集合体の外側	炉心に装荷す	チャンネル・ボックス					
	にはめたチャン	る際には,外側						
	ネル・ボックスの	にはチャンネ						
	外面が制御棒の	ル・ボックスを						
	・進路を構成する。	はめる。	~下部タイ・ブレート					
			$\smile$					

表 2-1 燃料集合体の構造計画

9×9燃料(A型)と9×9燃料(B型)の概要図を図2-1に示す。9×9燃料 (A型)には2本の太径のウォータ・ロッドがあるが、9×9燃料(B型)では1 本の角管のウォータ・チャンネルであり、また9×9燃料(A型)のみに部分長燃 料棒が存在するといった違いがあるが、本計算書での評価ではスペーサ部及びスペ ーサ間の応力評価であることから、構造の違いが評価結果に与える影響はない。

制御棒の構造計画の詳細は添付書類「V-2-6-2-1 制御棒の耐震性についての計 算書」に示されている。



図 2-1 9×9 燃料(A型)と9×9 燃料(B型)の概要図

#### 2.2 評価方針

地震時において燃料集合体に要求されるのは,制御棒の挿入機能の確保及び崩 壊熱除去可能な形状の維持である。

制御棒の地震時挿入性の評価については,炉心を模擬した実物大の部分モデル による加振時制御棒挿入試験結果から挿入機能に支障を与えない最大燃料集合体 変位を求め,地震応答解析から求めた燃料集合体変位がその最大燃料集合体変位 を下回ることを確認する。

崩壊熱除去可能な形状の維持については,燃料集合体を支持している炉心支持構造 物の支持機能が維持され,燃料被覆管の一次応力により,構造的に崩壊するような状 態となることを防ぐことで崩壊熱除去可能な形状は維持されると考えられる。燃料被 覆管自体の損傷は必ずしも崩壊熱除去可能な形状の喪失を意味するわけではないが, 保守的に燃料被覆管の地震時応力を弾性解析によって燃料被覆管の健全性を確認する。 燃料被覆管の地震時応力は,運転時(通常運転時又は運転時の異常な過渡変化時)に 燃料被覆管に作用している荷重と地震力を組み合わせて評価する。また,運転中に燃 料に生じる燃料被覆管の腐食等の照射の影響を考慮して,燃料被覆管の地震時応力を 求めている。

燃料集合体の耐震評価の方法は,平成14年7月1日付け平成14・05・16原第3号に て認可された工事計画の実績に基づいている。 3. 燃料集合体の地震応答解析

燃料集合体の地震応答解析は原子炉圧力容器内部構造物の一部として実施されており, この詳細は添付書類「V-2-3-2 炉心,原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原 子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に示されている。燃料集合体の 剛性はチャンネル・ボックスにより支配され,燃料集合体の質量は燃料タイプによらず 同等であることから,燃料集合体の地震応答は燃料タイプによらず,この燃料集合体の 地震応答解析結果が適用可能である。設計用地震波としては,基準地震動S。を採用 している。

応答解析は、時刻歴応答解析法を適用して原子炉建屋のNS,EW両方について実施している。

計算された燃料集合体の最大応答相対変位を図 3-1 に示すが,最大応答相対変位は 11.1 mmとなる。また,燃料集合体の最大応答加速度を図 3-2 及び図 3-3 に示すが, 最大応答加速度は,水平方向で 13.2 m/s<sup>2</sup>,鉛直方向で 8.08 m/s<sup>2</sup>となる。



図 3-1 (1) 燃料集合体最大応答相対変位 (NS方向)



図 3-1 (2) 燃料集合体最大応答相対変位(EW方向)



図 3-2 (1) 燃料集合体最大応答加速度(NS方向)



図 3-2 (2) 燃料集合体最大応答加速度(EW方向)



R
က်
ά
Ϋ́
Ś
© ∰
- <del>1</del> X

								(単位:m/s <sup>2</sup>
Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
6.63	6.51	5.92	6.12	4.21	<mark>8. 08</mark>	7.56	2.37	上部格子板
6.63	6.51	5.92	6.11	4.20	8.07	7.56	2.37	
6.62	6.50	5.91	6.10	4.19	8.05	7.55	2.37	
6.61	6.47	5.90	6.08	4.17	8.01	7.53	2.36	燃料集合体中央
6.59	6.43	5.87	6.04	4.15	7.97	7.50	2.36	
6.57	6.38	5.85	6.01	4.15	7.91	7.46	2.35	
6.54	6.32	5.81	5.96	4.15	7.84	7.42	2.34	炉心支持板

図 3-3 燃料集合体最大応答加速度(鉛直方向)

4. 地震時の制御棒挿入性試験検討

地震時における制御棒挿入性についての検討方法は,最大応答相対変位 11.1 mm を 1.5 倍した 16.8 mm が,制御棒挿入性試験にて確認された挿入機能に支障を与え ない最大燃料集合体変位を下回ることを確認する。

添付書類「V-2-6-2-1 制御棒の耐震性についての計算書」にその詳細を示すとおり 制御棒挿入機能は確保される。

- 5. 地震時の燃料集合体の応力評価
- 5.1 燃料集合体の応力評価に用いる地震加速度

地震時における燃料被覆管の応力評価では、3. に記載した基準地震動S。より も大きな加速度として、水平方向及び鉛直方向の最大応答加速度をそれぞれ 1.5 倍した加速度を用いた。燃料集合体に作用する水平地震加速度は 19.8 m/s<sup>2</sup>を, 鉛直地震加速度は 12.2 m/s<sup>2</sup>を用いる。

5.2 地震時の応力評価の方法

地震時における燃料被覆管の応力評価は,弾性解析によりせん断歪エネルギ説 (Von Mises 理論)に基づき相当応力(一次応力の値)を求め,原子力発電所耐 震設計技術指針 JEAG4601-1991追補版(日本電気協会)で定められた 許容応力0.7 Su(Su:引張強さ)に対する相当応力の比(設計比)を評価する。 許容応力は,燃料被覆管の温度及び照射の影響を考慮した値を用いる。

本手法は、平成14年7月1日付け平成14・05・16原第3号にて認可された工事計 画の実績に基づいている。解析コードは9×9燃料(A型)については「FURST」、 9×9燃料(B型)については「BSPAN2」を用いる。なお、9×9燃料(A型) の評価に用いる解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類「V -5-57 計算機プログラム(解析コード)の概要・FURST」に、9×9燃料(B型) の評価に用いる解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類「V -5-58 計算機プログラム(解析コード)の概要・BSPAN2」に示す。

(1) 応力の計算

応力計算は,通常運転時又は過渡時の応力に地震により発生する応力を加え 合せて三軸方向(半径方向,円周方向及び軸方向)について解析し,それらよ り相当応力を計算する。

(2) 発生応力

9×9燃料(A型)及び9×9燃料(B型)の通常運転時,過渡時及び地震時に発生する応力について表 5-1 に記載する。

発生する応力の計算式及び計算式で使用した記号の説明を9×9燃料(A型) については表 5-2及び表 5-3に,9×9燃料(B型)については表 5-4及び表 5-5に示す。

(3) 設計比の評価

設計比の評価では,燃料被覆管温度,燃料棒内圧,炉心条件,燃料棒寸法及 び許容応力の統計的分布を考慮し,モンテカルロ法により統計評価を行う。こ こで,燃料被覆管温度,燃料棒内圧については,燃料棒熱・機械設計コードに よる解析結果を用いる。 モンテカルロ法による評価では、1回の試行ごとに乱数を用い、統計的分布 に従い設定される入力条件から1つの設計比が得られる。この試行を繰り返す ことにより設計比の統計的分布を求め、設計比の95%確率上限値が1以下で あることをもって、燃料集合体の耐震性を確認する。

5.3 検討内容

添付書類「V-2-3-3-2 炉心支持構造物の耐震性についての計算書」にてその詳細 を示すとおり、燃料集合体を支持している炉心支持構造物は、地震時にもその支 持機能は維持されるので、崩壊熱除去可能な形状は維持されると考えられる。こ こではさらに、基準地震動S。による地震力並びに静的地震力に対し崩壊熱除去 可能な形状が維持されることを確認するため、燃料被覆管の地震時応力を弾性解 析によって求めたところ、設計比の95 %確率上限値が1を下回る結果を得た。

地震時における水平地震加速度及び鉛直地震加速度を考慮した応力評価の結果を,設計比(95%確率上限値)が最大となるスペーサ間について表 5-6 に示す。

5.4 検討結果

設計比が最大となるのは寿命初期であり,水平地震加速度及び鉛直地震加速度 を考慮した場合でもその値は 0.37 である。このため,燃料被覆管は健全であり, 崩壊熱除去可能な形状は維持されることを確認した。

考慮する応力	A型	B 型	条件			
内外圧力差に基づく応力	0	0				
水力振動に基づく応力	0	0				
楕円度に基づく応力	0	0	通常運転時及び過渡時			
膨張スプリング等による軸方向荷	$\bigcirc *1$					
重に基づく応力	0					
燃料棒のたわみに基づく応力	0	0	ま 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御 御			
鉛直地震加速度に基づく応力	0	$\bigcirc * 2$	地辰时			

表 5-1 燃料被覆管に発生する応力

 注記 \*1:A型においては膨張スプリング等による軸方向荷重に燃料棒自重が考慮 されている為,当該応力を保守的に1次応力とし応力評価に用いている。
 \*2:地震時鉛直方向最大加速度については見かけの質量増加として扱い,燃

料要素単位長質量Woで考慮している。

## 表 5-2 地震による応力の計算式

応力の種類	成分	内面	外面
(1) 燃料棒のたわ	半径方向		
みに基づく応力	円周方向		
	軸方向		
(2) 鉛直地震加速	半径方向		
度に基づく応力	円周方向	l	
	軸方向		

(9×9燃料 (A型))

### 表 5-3 地震時の応力計算式の記号の説明

(9×9燃料 (A型))

記号	説明
$r_1$	燃料被覆管外半径 (mm)
$r_2$	燃料被覆管内半径 (mm)
l	スペーサ間距離 (mm)
G <sub>h</sub>	地震時水平方向最大加速度(m/s <sup>2</sup> )
Ws	スペーサ間距離当たりの燃料棒質量(kg)
	被覆管断面係数 *
Z	$\mathbf{Z} = \frac{\pi}{4}  \frac{(r_1^4 - r_2^4)}{r_1}$
$G_{v}$	地震時鉛直方向最大加速度 (m/s <sup>2</sup> )
W <sub>r</sub>	燃料棒全質量 (kg)

注記 \*: ライナ部を無視し,照射に伴う腐食減肉を考慮。

表 5-4 地震時の応力の計算式

(9×9燃料 (B型))

応力の種類	成分	内面	外面
(1) 燃料棒のたわみ	半径方向		
に基づく応力	円周方向		
	軸方向		

表 5-5 地震時の応力計算式の記号の説明

記号	説明
<i>D</i> <sub>1</sub>	燃料被覆管外径 (mm)
<i>D</i> <sub>2</sub>	燃料被覆管内径 (mm)
Ι	燃料被覆管の断面二次モーメント (mm <sup>4</sup> ) $I = \frac{\pi}{64} (D_1^4 - D_2^4)$
l	スペーサ間距離 (mm)
W <sub>0</sub>	燃料要素単位長質量 (kg/mm) *
$G_h$	地震時水平方向最大加速度 (m/s <sup>2</sup> )

(9×9燃料 (B型))

注記 \*:地震時鉛直方向最大加速度は見かけの質量増加

として扱い燃料要素端長質量Woで考慮している。

	9×9燃料 (A型)	9×9燃料(B型)
寿命初期	0.36	0.37
寿命中期	0.22	0.28
寿命末期	0.23	0.26

表 5-6 地震時のスペーサ間の設計比

V-2-3-3-2-1 炉心支持構造物の応力解析の方針

1. 概要	1
1.1 一般事項・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.2 構造の説明・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.3 適用基準・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
2. 記号の説明・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
3. 計算条件 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4
3.1 評価対象箇所・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
3.2 形状及び寸法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
3.3 物性值	4
3.4 荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
3.5 許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
4. 荷重条件	6
4.1 設計条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.2 運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.2.1 運転状態Ⅰ及びⅡ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.2.2 運転状態Ⅲ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.2.3 運転状態Ⅳ·····	7
4.3 重大事故等時の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.4 外荷重の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.4.1 死荷重・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.4.2 機械的荷重······	7
4.4.3 地震荷重・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.5 荷重の組合せと応力評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5. 応力解析の手順・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.1 計算に使用する解析コード・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.2 荷重の選定・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.3 応力計算と応力の分類・・・・・	9
5.3.1 応力計算の方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.3.2 応力の分類・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.4 応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.4.1 主応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
5.4.2 応力強さ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
5.4.3 一次応力強さ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10

5.5 特別>	な評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
5.5.1	支圧応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
5.5.2 J	座屈に対する評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
6. 評価結	果の添付・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	11
6.1 応力詞	評価結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	11
7. 引用文	献	12
添付1 溶技	接部の継手効率・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	37

# 図表目次

図3-1	全体断面図 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	13
図4-1	炉心支持構造物の各運転状態における差圧・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	14
図4-2	炉心支持構造物の運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
図5-1	応力解析の手順・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	19
表1-1	炉心支持構造物の構造計画・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
表3-1	材料の分類・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	20
表3-2	応力計算に使用する材料の物性値・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	21
表3-3	荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	22
表3-4	炉心支持構造物用材料の許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
表4-1	外荷重	28
表4-2	荷重の組合せ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	35
表5-1	応力の分類・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	36

- 1. 概要
- 1.1 一般事項

本書は,添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」にて設定している構造強度及び機能維持の設計方針に基づき,炉心支持構造物に関する応力解析の方針を述べるものである。

炉心支持構造物は,設計基準対象施設においてはSクラス施設に,重大事故等対処設備においては常設耐震重要重大事故防止設備及び常設重大事故緩和設備に分類される。以下,炉心支持構造物の耐震評価及び重大事故等時における強度評価について記載する。

注1:本書に記載していない特別な内容がある場合は,各計算書に示す。 注2:図表は、原則として巻末に示す。

#### 1.2 構造の説明

炉心支持構造物の構造計画を表 1-1 に示す。

なお, 炉心支持構造物は, 下記の機器により構成される。

- (1) 炉心シュラウド
- (2) シュラウドサポート
- (3) 上部格子板
- (4) 炉心支持板
- (5) 燃料支持金具
- (6) 制御棒案内管
- 1.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) 発電用原子力設備規格(設計・建設規格(2005年版(2007年追補版含む。)) J SME
   S NC1-2005/2007)(日本機械学会 2007年)(以下「設計・建設規格」という。)
- (2) 原子力発電所耐震設計技術指針(重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補一 1984, JEAG4601・補一1987, 及びJEAG4601・補一1991 追補版)(日本 電気協会 電気技術基準調査委員会 昭和59年9月,昭和62年8月及び平成3年6月)
- 注:本書及び各計算書において,設計・建設規格の条項は「設計・建設規格 ○○○-△△△ △(◇)a.(a)」として示す。

### 表 1-1 炉心支持構造物の構造計画

計画の	の概要	
基礎・支持構造	主体構造	燃哈博垣区
上部板はシュラス、 「「「「「「」」」」 本をした。 「「」」」 本でので、 本でので、 本でので、 本でので、 本でので、 本でので、 本でので、 本でので、 本でので、 本での、 本で、 本で、 本で、 本で、 本で、 本で、 本で、 本で	炉心支持構造物は, 炉心シュラウド,シュ ラウドサポート,上部 格子板,炉心支持板,燃 料支持金具,制御棒案 内管により構成され, 燃料集合体の位置決 め,制御棒の案内を行 う構造となっている。	<ul> <li>レーン・コラウド</li> <li>レーン・コラウド</li> <li>レーン・シュラウド</li> <li>レーン・ジュラウド</li> <li>レーン・ジュラウド</li> <li>レート</li> <li>シュラウド</li> <li>レート</li> <li>シュラウド</li> <li>レート</li> <li>シュラウド</li> <li>レート</li> <li>シュラウド</li> <li>レート</li> <li>レート</li></ul>

2. 記号の説明

本書及び各計算書において,以下の記号を使用する。ただし,本書及び各計算書中に別途記 載ある場合は,この限りでない。

計算書 の記号	記号の説明	単 位
Е	縦弾性係数	MPa
Н	水平力	Ν
М	モーメント	N•mm
P <sub>b</sub>	一次曲げ応力	MPa
P <sub>m</sub>	一次一般膜応力	MPa
S <sub>d</sub>	弾性設計用地震動Saにより定まる地震力	—
S <sub>d</sub> *	弾性設計用地震動Sdにより定まる地震力又はSクラス設備に	
	適用される静的地震力	
S <sub>s</sub>	基準地震動S。により定まる地震力	_
S 12	主応力差σ1-σ2	MPa
S 23	主応力差σ2-σ3	MPa
${ m S}_{31}$	主応力差σ <sub>3</sub> -σ <sub>1</sub>	MPa
$S_{m}$	設計応力強さ	MPa
S <sub>u</sub>	設計引張強さ	MPa
S <sub>y</sub>	設計降伏点	MPa
V	鉛直力	Ν
η	溶接部の継手効率	—
ν	ポアソン比	—
$\sigma_1$	主応力	MPa
σ2	主応力	MPa
σ3	主応力	MPa
σℓ	軸方向応力	MPa
σr	半径方向応力	MPa
$\sigma$ t	周方向応力	MPa
$\tau$ $\ell$ r	せん断応力	MPa
au r t	せん断応力	MPa
$ au_{t\ell}$	せん断応力	MPa
III <sub>A</sub> S	設計・建設規格の供用状態C相当の許容応力を基準として、それに地震	—
	により生じる応力に対する特別な応力の制限を加えた許容応力状態	
<b>IV</b> <sub>A</sub> S	設計・建設規格の供用状態D相当の許容応力を基準として、それに地震	—
	により生じる応力に対する特別な応力の制限を加えた許容応力状態	
$V_AS$	運転状態V相当の応力評価を行う許容応力を基本として, それに地震に	—
	より生じる広力に対する特別な広力の制限を加えた許容応力状態	

#### 3. 計算条件

#### 3.1 評価対象箇所

評価対象箇所は、次のとおりである。(図 3-1 参照)

- (1) 炉心シュラウド
- (2) シュラウドサポート
- (3) 上部格子板
- (4) 炉心支持板
- (5) 燃料支持金具
- (6) 制御棒案内管
- 3.2 形状及び寸法

各部の形状及び寸法は、各計算書に示す。

3.3 物性値

応力計算に使用する材料の物性値は、以下のとおりである。

- (1) 縦弾性係数Eは,設計・建設規格 付録材料図表 Part6 表1に定められたものによる。 なお,物性値を補正して使用する場合には,補正方法を各計算書に示す。
- (2) 材料は、表 3-1 に従って分類する。
   主な温度における材料の物性値を表 3-2 に示す。
- 3.4 荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)

炉心支持構造物の評価に用いる荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)は,表 3-3 に示 すとおりである。また,各許容応力状態(供用状態)で考慮する荷重は,4章に示すとおりであ る。

なお、本書及び各計算書において、設計・建設規格 GNR-2120(1)の規定による最高使用圧力 (供用状態Aを定義する運転状態において機器が受ける最高の圧力以上の圧力であって、設計 上定めるものをいう。)を「設計差圧」と呼ぶ。(図 4-1 参照)

- 3.5 許容限界
  - (1) 設計応力強さ S<sub>m</sub>,設計降伏点 S<sub>y</sub>及び設計引張強さ S<sub>u</sub>は,それぞれ設計・建設規格 付 録材料図表 Part5 表 1,表 8 及び表 9 に定められたものを使用する。
  - (2) 許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASの一次応力強さの評価には、各運転状態における流体の最高温度(運転状態I及びⅡ:□ ℃)に対する許容限界を用いる。供用状態E\*の一次応力強さの評価には、運転状態Vにおける評価温度条件(□℃)に対する許容限界を用いる。
  - (3) 炉心支持構造物の各運転状態の応力評価に用いる許容限界は,表 3-4 に示すとおりである。

これらの表に記載のない軸圧縮荷重を受ける場合に対する許容応力及び外面に圧力を受ける場合に対する許容外圧は、各計算書に記載するものとする。

- (4) 溶接部の許容限界は、表 3-5 に定める許容限界に継手効率を乗じたものである。
- (5) 溶接部の継手効率は、継手の種類と分類及び継手に適用する検査の種類により、設計・ 建設規格 CSS-3150 に従って定める。 溶接部の継手効率を添付1に示す。
- 注記 \*:供用状態Eとは,重大事故等時の状態(運転状態V)であり,供用状態Dを超える状態である。許容限界の算出式は供用状態Dと同様とする。

4. 荷重条件

炉心支持構造物は,以下の荷重条件に耐えるように設計する。 各機器の応力解析には本章に示す荷重を考慮する。

4.1 設計条件

原子炉圧力容器の最高使用圧力	:8.62 MPa
設計差圧	:図 4-1 に示す。
最高使用温度	: 302 °C

4.2 運転条件

運転条件及び記号は,次のとおりである。また,これらの記号を解析及び評価に用いる場合 において,同一事象内に複数の解析時点がある場合は,記号に小番号を付して使用する。

[例 C03-01, C03-02]

なお,各計算書においては, { }内の名称を用いる。

計算書では以下に示す運転条件のうち,一次応力強さの評価については,各許容応力状態(供 用状態)を定義する各運転状態のうち,最も厳しい運転条件について選定する。

4.2.1	運転状態Ⅰ及びⅡ		
(1)	ボルト締付け	{ボルト締付け}	[C01]
(2)	耐圧試験(最高使用圧力以下)	{耐圧試験最高使用圧力以下}	[C02]
(3)	起動(昇温)	{起動昇温}	[C03]
(4)	起動(タービン起動)	{起動タービン起動}	[C04]
(5)	夜間低出力運転(出力 75 %)	{夜間低出力運転出力 75 %}	[C05]
(6)	週末低出力運転(出力 50 %)	{週末低出力運転出力 50 %}	[C06]
(7)	制御棒パターン変更	{制御棒パターン変更}	[C07]
(8)	給水加熱機能喪失(発電機トリップ)	{発電機トリップ}	[C08]
(9)	給水加熱機能喪失(給水加熱器部分バイパス)	{給水加熱器部分バイパス}	[C09]
(10)	スクラム(タービントリップ)	{スクラムタービントリップ}	[C10]
(11)	スクラム (その他のスクラム)	{スクラムその他のスクラム}	[C11]
(12)	定格出力運転	{定格出力運転}	[C12]
(13)	停止(タービン停止)	{停止タービン停止}	[C13]
(14)	停止(高温待機)	{停止高温待機}	[C14]
(15)	停止(冷却)	{停止冷却}	[C15]
(16)	停止(容器満水)	{停止容器満水}	[C16]
(17)	停止(満水後冷却)	{停止満水後冷却}	[C17]
(18)	ボルト取外し	{ボルト取外し}	[C18]
(19)	燃料交換	{燃料交换}	[C19]
(20)	スクラム(原子炉給水ポンプ停止)	{スクラム原子炉給水ポンプ停止}	[C20]
- (21) スクラム(逃がし安全弁誤作動) {スクラム逃がし安全弁誤作動} [C21]
- 4.2.2 運転状態Ⅲ

(1) スクラム(過大圧力)

- {スクラム過大圧力} [C22]
- (2) 冷却材再循環系仕切弁誤作動(冷状態) {冷再循環系仕切弁誤作動} [C23]
   (3) 冷却材再循環ポンプ誤起動(冷状態) {冷再循環ポンプ誤起動} [C24]
- 4.2.3 運転状態IV
  - (1) 冷却材喪失事故 {冷却材喪失事故} [C25]

各運転条件における設計上定めた炉心支持構造物の周囲の流体の温度,圧力の変化及びその 繰返し回数を図 4-2 に示す。

4.3 重大事故等時の条件

重大事故等時の条件は以下のとおりである。

温度条件:	
圧力条件:	
差圧条件:	

- 4.4 外荷重の条件
  - 4.4.1 死荷重

荷重作用点において機器の自重により生じる荷重とし表 4-1 に示す。

4.4.2 機械的荷重

炉心支持構造物に作用する死荷重及び地震荷重以外の機械的荷重は発生しない。

4.4.3 地震荷重

炉心支持構造物に加わる地震荷重については、添付書類「V-2-3-2 炉心、原子炉圧力容 器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に 基づくものとし、表 4-1 に地震荷重を示す。 4.5 荷重の組合せと応力評価

荷重の組合せと応力評価項目の対応を表 4-2 に示す。表 4-2 及び各計算書において、荷重の 種類と記号は以下のとおりである。

なお、荷重の組合せについては各機器ごとに適切に組み合わせる。

	荷重	記号
(1)	原子炉圧力容器の内圧	[L01]
(2)	差圧	[L02]
(3)	死荷重(機器の自重により生じる荷重)	[L04]
(4)	機器の地震時の慣性力による地震荷重Sd*(一次荷重)	[L14]
(5)	機器の地震時の慣性力による地震荷重S。(一次荷重)	[L16]

5. 応力解析の手順

応力解析の手順について述べる。

解析手順の概要を図 5-1 に示す。本図において、内圧及び差圧による応力とその他の荷重によ る応力の計算で考慮する荷重を「機械荷重」という。

5.1 計算に使用する解析コード

シュラウドサポートの計算に使用する解析コードとしてASHSD2-Bを用いる。なお、 解析コード「ASHSD2-B」の検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類「V-5-53 計算機プログラム(解析コード)の概要・ASHSD2-B」に示す。

#### 5.2 荷重の選定

応力解析においては、4 章に示した荷重条件のうちから、その部分に作用する荷重を選定し て計算を行う。

- 5.3 応力計算と応力の分類
  - 5.3.1 応力計算の方法
    - (1) 応力計算は、5.2節にて選定した荷重の種類ごとに計算モデルを作成して行う。
    - (2) 解析コードを用いる場合の解析する箇所の形状は、次の方針に従って解析モデルを作成 する。
      - a. 内張り材は、強度部材に含めない。
      - b. 内張り材のない低合金鋼及び炭素鋼母材の内表面は mm,外表面は mmの腐食 代を考慮する。内張り材のある低合金鋼及び炭素鋼母材の内表面,オーステナイト系ス テンレス鋼,高ニッケル合金には,腐食代を考慮しない。
      - c. 溶接部は、溶接金属に相当する鋼材と同じ物性値及び機械的性質を用いる。
    - (3) モデル図と使用する境界条件(拘束条件)は、各計算書に示す。
  - 5.3.2 応力の分類

応力の計算結果は、表 5-1 の応力の分類方法に従って分類し、計算を行う。

- 5.4 応力の評価
  - 5.4.1 主応力

5.3節で計算された応力は、応力の分類ごとに重ね合わせ、組合せ応力を求める。 組合せ応力は、一般に $\sigma_t$ 、 $\sigma_\ell$ 、 $\sigma_r$ 、 $\tau_{t\ell}$ 、 $\tau_{\ell r}$ 、 $\tau_{rt}$ の6成分をもつが、主応力 $\sigma$ は

引用文献(1)の1・3・6項により、次式を満足する3根  $\sigma_1$ 、 $\sigma_2$ 、 $\sigma_3$ として計算する。  $\sigma^3 - (\sigma_t + \sigma_\ell + \sigma_r) \cdot \sigma^2 + (\sigma_t \cdot \sigma_\ell + \sigma_\ell \cdot \sigma_r + \sigma_r \cdot \sigma_t - \tau_{t_\ell}^2)$   $- \tau_{\ell r}^2 - \tau_{rt}^2) \cdot \sigma - \sigma_t \cdot \sigma_\ell \cdot \sigma_r + \sigma_t \cdot \tau_{\ell r}^2 + \sigma_\ell \cdot \tau_{rt}^2 + \sigma_r \cdot \tau_{t_\ell}^2$  $-2 \cdot \tau_{t_\ell} \cdot \tau_{\ell r} \cdot \tau_{rt} = 0$ 

上式により主応力を求める。

5.4.2 応力強さ

以下の3つの主応力差の絶対値で最大のものを応力強さとする。

$$S_{12} = \sigma_1 - \sigma_2$$
$$S_{23} = \sigma_2 - \sigma_3$$
$$S_{31} = \sigma_3 - \sigma_1$$

5.4.3 一次応力強さ

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S,許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>S及び供用状態Eにおいて生じる一次一般膜応力 及び一次一般膜+一次曲げ応力の応力強さが,3.5節に示す許容限界を満足することを示 す。

#### 5.5 特別な評価

5.5.1 支圧応力の評価

支圧荷重を受ける部分は,設計・建設規格 CSS-3115 により評価する。解析箇所を以下に 示す。許容応力は,表 3-4(3)に示し,評価方法は,計算書に示す。

(1) 炉心シュラウドの上部格子板及び炉心支持板支持面

#### 5.5.2 座屈に対する評価

軸圧縮荷重又は外圧を受ける部分は,設計・建設規格 CSS-3116.1, CSS-3200 又はJE AG4601により座屈に対する評価を実施する。ただし,シュラウドサポートレグの座 屈に対する評価は,設計・建設規格 CSS-3116.2により軸圧縮荷重に対し評価する。解析 箇所を以下に示す。許容限界及び評価方法は,各計算書に示す。

- (1) 炉心シュラウドの下部胴
- (2) シュラウドサポートレグ
- (3) 制御棒案内管のボディ

6. 評価結果の添付

応力評価点番号は,計算書ごとに記号 P01 からの連番とする。奇数番号を内面の点,偶数番号 を外面の点として,各計算書の形状・寸法・材料・応力評価点を示す図において定義する。

なお、軸対称モデルにおいて、非軸対称な外荷重による応力評価を行った場合、荷重の入力方 位と応力評価点の方位の関係により応力に極大値と極小値が生じる。外荷重による応力が極大と なる方位の応力評価点は[例 P01]と表し、極小となる方位の応力評価点には、プライム() を付けて[例 P01]と表す。

一次応力の評価は、内外面の応力評価点を含む断面(応力評価面)について行う。



- 6.1 応力評価結果
  - (1) 次の応力評価結果は、全応力評価点(面)について添付する。
    - a. 一次一般膜応力強さの評価のまとめ
    - b. 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ
  - (2) 次の特別な評価は、対象となるすべての部位について評価し、この結果を記載する。
    - a. 支圧応力
    - b. 座屈

# 7. 引用文献

文献番号は,本書及び各計算書において共通である。

(1) 機械工学便覧 基礎編 α3(日本機械学会)



図 3-1 全体断面図



			(単位:MPa)	
部位		設計条件 (設計差圧)	運転状態 Ⅰ,Ⅱ,Ⅲ	運転状態 IV, V
	$P_{45} = P_4 - P_5$			
炉心シュラウド	$P_{32} = P_3 - P_2$			_
	$P_{12} = P_1 - P_2$			
シュラウドサポート	$P_{12} = P_1 - P_2$			
上部格子板	$P_{34} = P_3 - P_4$			_
炉心支持板	$P_{13} = P_1 - P_3$			_
燃料支持金具	$P_{13} = P_1 - P_3$			-
制御棒案内管	$P_{13} = P_1 - P_3$		1	1

図 4-1 炉心支持構造物の各運転状態における差圧

運転状態									Ι	及び I	Ι											Ш		IV
運転条件	C01 C0	2 C03	C04	C05	C06	C07	C08	C09	C10	C11	C12	C13	C14	C15	C16	C17	C18	C19	C20	C21	C22	C23	C24	C25
運転名称	ボルト 締付け 最高位 圧力し	<del>、 東田 昇温</del> 以下	起動 タービン 起動	_ 夜間 < 低出力 運転 (出力 75%)	週末 低出力 (出力 50%)	制御棒 <sup>^</sup> ターン 変更	<u>給水加熱</u> 発電機 トリップ	機能喪失 給水加熱 器部分 <sup>ハ・イハ・ス</sup>	スク ターヒッン トリップ	<sup>クラム</sup> その他の スクラム	<ul><li>定格</li><li>出力</li><li>運転</li></ul>	タービン 停止	高温待機	停止冷却	容器 流満水	⊼ 満水後 冷却	ボルト 取外し	燃料 交換	スク 原子炉給水ボンブ停止	ラム 逃がし 安全弁 誤作動	過大圧力	冷却材 再循環系 仕切弁 誤作動 (冷状態)	冷却材 再循環 ポンプ 誤起動 (冷状態)	冷却材 喪失事故
回 数	123 13	0 120	120	10000	2000	400	10	70	40	140				111	·····		123		10	9	1	1	1	1
					1						1	1		-							1			
差圧 (MPa)																								
0.5																							0.0015	15秒
0.4-																						F	12 0. 39MPa	
0.3-			60分 3 <	0分 		P 12	0. 23MPa		<u>30</u> 分	30分	3	0分					C	. 23MPa	30分		30分 → <del>   </del>	F	13 0. 26MPa	
0.2-						<u>P 13</u>	_0.18MPa										(	).18MPa_				P 32, P 4	0.20MPa	
0.1-		0.07MP; 0.05MP; 0.04MP;	a  'i / a  'i / a  'i / a  'i / i / i / i / i / i / i / i /			P 32, P 45	<u>0.10MPa</u>						0.07M 0.05M 0.04M	Pa Pa Pa			(	).10MPa_					P 34 0.019M	
0.0		0.002MP	,		<u>F</u>	P. <u>34</u>	<u>0.008MPa</u> .			· - · · · <u> </u>		··	0.002M	Pa			0	.008MPa_		<u>L</u>	<u>↓</u>			⊥: <sup>:</sup> ·∕. <b>)</b>





図4-2(2) 炉心支持構造物の運転条件

			Ш		IV
	C21	C22	C23	C24	C25
、ク	ラム		冷却材	冷却材	冷却材
£	逃がし 安全弁 誤作動	過大圧力	再循環系 仕切弁 誤作動 (冷状態)	再循環 ポンプ 誤起動 (冷状態)	喪失事故
	9	1	1	1	1



図 4-2(3) 炉心支持構造物の運転条件 (原子炉圧力容器内領域図)



図 5-1 応力解析の手順

表 3-1 材料の分類

種類		備考		
	SUS304 相当			
	SUS304L 相当			
オーステナイト系	SUS304TP 相当	á		
ステンレス鋼	SUS304TP 相当	á		
	SCS13相当			SCS13A *
	SCS13A 相当			
高ニッケル合金	NCF600 相当			

注:以降,材料は新JIS相当材で記す。

注記 \*:新JISを示す。

表 3-2 応力計算に使用する材料の物性値

材料	温度 (℃)	${ m E} \  imes 10^5 \  m (MPa)$	ν
SUS304	20		
SUS304L	161		
SUS3041P SCS13A	302	-	
	20		Ī
NCF600	161	ſ	
	302		

### 表 3-3(1) 荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)(設計基準対象施設)

施設区分		機器名称	耐震設計上の 重要度分類	機器等の区分	許容応力状態	荷重の組合せ
		炉心シュラウド			III <sub>A</sub> S	$D+P+M+S_{d}*$
原子炉本体	炉心支持 構造物	上部格子板 炉心支持板 燃料支持金具 制御棒案内管	S	炉心支持構造物	IV <sub>A</sub> S	$D + P_L + M_L + S_d$ *
					$IV_A S$	$D + P + M + S_s$

[記号の説明]

D

: 死荷重

P : 地震と組み合わすべきプラントの運転状態(地震との組合せが独立な運転状態IV, Vは除く)における圧力荷重

M: 地震及び死荷重以外で地震と組み合わすべきプラントの運転状態(地震との組合せが独立な運転状態IV, Vは除く)で 設備に作用している機械的荷重

P<sub>L</sub> : 地震と組合せが独立な運転状態Wの事故の直後を除き,その後に生じている圧力荷重

M<sub>L</sub> ・ 地震と組合せが独立な運転状態IVの事故の直後を除き、その後に生じている死荷重及び地震荷重以外の機械的荷重

S<sub>d</sub>\* : 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>により定まる地震力又はSクラス設備に適用される静的地震力

S<sub>s</sub>: 基準地震動S<sub>s</sub>により定まる地震力

表 3-3(2) 荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)(重大事故等対処設備)

施設区分		機器名称	設備分類*1	機器等の 区分	許容応力状態 (供用状態)	荷重の組合せ
原子炉本体	炉心支持 構造物	炉心シュラウド シュラウドサポート 上部格子板 炉心支持板	常設耐震/防止 営設/緩和	_	$V_{A}S^{*2}$	$D + P_{SAL} + M_{SAL} + S_{d}^{*3}$ $D + P_{SALL} + M_{SALL} + S_{s}^{*3}$
	侢垣物	燃料支持金具 制御棒案内管			Е	D + P + M

[記号の説明]

D	:	死荷重
Р	:	地震と組み合わすべきプラントの運転状態における圧力荷重
М	:	地震及び死荷重以外で地震と組み合わすべきプラントの運転状態で設備に作用している機械的荷重
$P_{SAL}$	:	重大事故等時の状態(運転状態V)で長期的(長期(L))に作用する圧力荷重
$M_{SAL}$	:	重大事故等時の状態(運転状態V)で長期的(長期(L))に作用する機械的荷重
$P_{SALL}$	:	重大事故等時の状態(運転状態V)で長期的(長期(L))より更に長期的(長期(LL))に作用する圧力荷重
$M_{SALL}$	:	重大事故等時の状態(運転状態V)で長期的(長期(L))より更に長期的(長期(LL))に作用する機械的荷重
S <sub>d</sub>	:	弾性設計用地震動Sdにより定まる地震力
S <sub>s</sub>	:	基準地震動 S 。により定まる地震力

注記 \*1:「常設耐震/防止」は常設耐震重要重大事故防止設備,「常設/緩和」は常設重大事故緩和設備を示す。

 $*2: V_AS として, W_AS の許容限界を用いる。$ 

\*3:「D+P+M+S。」の評価に包絡されるため、評価結果の記載を省略する。

注:許容応力状態VASにおける荷重の組合せで、重大事故後の状態における圧力荷重PsAL, PsALLは、設計基準対象施設で想定される圧力及び 機械的荷重と比べて小さい。また、重大事故後の状態で設備に作用する機械荷重Mは発生しない。このことから、許容応力状態VASにおける 荷重の組合せによる評価は、設計基準対象施設の評価に包絡される。

NT2 補③ V-2-3-3-2-1 R2

#### 表3-4(1) 炉心支持構造物用材料の許容限界

		許容限界(ボ		許容限界 (ボルト等)				
許容応力状態		一次一般膜応		特別な応力限界	1		一次一般膜	一次+二
	一次一般膜応力強さ	力強さ+一次 曲げ応力強さ	純せん断 応力	支圧応力	ねじり応 力	一次一般膜応力強さ	応 力強さ 一次曲げ応 力強さ	次応力強 さ
				ΨQ		1.5 • $S_{m}^{*1}$	左欄の 1.5 倍の値 *1	
III <sub>A</sub> S	*1 1.5•S <sub>m</sub>	*1 左欄の 1.5 倍 の値	0.9 • S <sub>m</sub>	1.5 • S <sub>y</sub> (2.25 • S <sub>y</sub> )	1.2 • S <sub>m</sub>	ただし, S <sub>u</sub> >690 ①一次膜応力と二次膊 応力強さは0.9・S 方。 ②一次応力と二次応力 さは, 0.9・S <sub>v</sub> 。	MPa の材料に 奠応力を加えて yと2/3・Suc りを加えて求め	- 対しては こ求めた膜 の小さい つた応力強
IV <sub>A</sub> S	2/3・Su <sup>*2</sup> ただし,オーステナ	*9		*3		2/3・Su *2 ただし, オーステナ	*2	
V <sub>A</sub> S (V <sub>A</sub> SとしてIV <sub>A</sub> Sの許容限界を 用いる。)	イト系ステンレス鋼 及び高ニッケル合金 については、2/3・ Suと2.4・Smの小 さい方。	を 左欄の 1.5 倍 の値	1.2 • S <sub>m</sub>	$2 \cdot S_y$ $(3 \cdot S_y)$	1.6 • S <sub>m</sub>	イト系ステンレス鋼 及び高ニッケル合金 については、2/3・ Suと2.4・Smの小 さい方。	左欄の 1.5 倍の値	

注記 \*1:設計・建設規格 CSS-3160(2)の崩壊荷重の下限に基づく評価を適用する場合は、この限りではない。 \*2:設計・建設規格 CSS-3160(3)の崩壊荷重の下限に基づく評価を適用する場合は、この限りではない。 \*3:()内は、支圧荷重の作用端から自由端までの距離が支圧荷重の作用幅より大きい場合の値。

24

## 表 3-4(2) 炉心支持構造物用材料の許容限界

## (単位:MPa)

応 力 分	類	一次一般膜応力強さ(Pm)						
状	態	許須	客応力状態ⅢAS	許容応力状態IVAS	供用状態E			
温	度(℃)							
	SUS304		172	260	260			
オーステナイト系	SUS304TP							
ステンレス鋼及び	SUS304L		145	232	232			
高ニッケル合金	SCS13A		172	248	248			
	NCF600		246	334	334			
許容応力強さの	D算出式		1.5 • S <sub>m</sub>	Min (2.4 • S <sub>m</sub> , 2/3 • S <sub>u</sub> )	Min (2.4 • S <sub>m</sub> , 2/3 • S <sub>u</sub> )			

## 表 3-4(3) 炉心支持構造物用材料の許容限界

(単位:MPa)

応 力 分	類	一次一般膜応力強さ+一次曲げ応力強さ(P <sub>m</sub> +P <sub>b</sub> )				
状	態	許容応力状態ⅢAS	許容応力状態IVAS	供用状態E		
温	<b>度(℃)</b>	_				
オーステナイト系	SUS304 SUS304TP	258	391	391		
ステンレス鋼及び	SUS304L	218	348	348		
高ニッケル合金	SCS13A	258	372	372		
	NCF600	369	501	501		
許容応力強さの算出式		2. 25 • S <sub>m</sub>	Min (3.6•S <sub>m</sub> , S <sub>u</sub> )	Min (3.6•S <sub>m</sub> , S <sub>u</sub> )		

26

## 表 3-4(4) 炉心支持構造物用材料の許容限界

(単位:MPa)

応力分類       状態			支 圧 応 力	
		許容応力状態ⅢAS	許容応力状態IVAS	供用状態E
温	度(℃)			
オーステナイト系	SUS304L	163	217	217
<u>ステンレス鋼</u> 許容応力の1	 算出式	1.5 • S v	2 • S	2 • S v

表 4-1(1) 外荷重

		古舌	鉛直力	水平力	モーメント
記号	荷重名称	何 生 作 田 占	V	Н	М
		TF用点	(kN)	(kN)	$(kN \cdot m)$
		А			
		В	_		_
		С	_		_
L04	死荷重	D	_		
		E	_		
		F	_		
		G			
	地震荷重S <sub>d</sub> *	А			
		В			
		С			
L14		D			
		Е			
		F			
		G			
		А			
		В			
		С			
L16	地震荷重 S <sub>s</sub>	D			
		E			
		F			Ī
		G			_

炉心シュラウド外荷重

注: V, H及びMは、A~Gの各荷重作用点に作用する。

表 4-1(2) 外荷重

シュラウドサポート外荷重

		鉛正	直力	水平力	モーメント
記号	荷重名称	$V_1$	$V_2$	Н	М
		(kN)	(kN)	(kN)	$(kN \cdot m)$
L04	死荷重	_			
L14	地震荷重S <sub>d</sub> *	_			
L16	地震荷重S <sub>s</sub>		I	I	
注1:					
注2:					



表 4-1(3) 外荷重

上剖	邓格子板外荷重

	휘모	共重权称	鉛直力*1	水平力*2
	記万	彻里石你	V (kN)	H (kN)
	L04	死荷重		
	L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *		
	L16	地震荷重 S <sub>s</sub>		
注	i記 >	×1:		
	>	<b>×</b> 2 :		



表 4-1(4) 外	荷重
------------	----

会日	記号 荷重名称		鉛面	水平力*3						
記万			何里名孙		何里名孙		何里名杯		$V_1(N) *_1$	$V_{2}(N) *^{2}$
L04 死荷重			_							
L14	地震荷重S <sub>d</sub> *		_							
L16	L16 地震荷重 S <sub>s</sub>				I					
注記 *	1 :									
*	2 :									
*	3 :									

炉心支持板外荷重

表 4-1(5) 外荷重



表 4-1(6) 外荷重

카머	世子なみ	荷重	鉛直力	水平力	モーメント
記方	何里名州	作用点	V (kN) *	H (kN) *	$M(kN \cdot m)$ *
104	<i>\[\]</i> +++ -₹-	А			
L04	<b>火</b> 何重	В			
		А	Ι		Ι
L14	地震何里 S d*	В			
	地震荷重S <sub>s</sub>	А	T		
L16		В			
注記	* :				
				1	

制御棒案内管外荷重

注:

1	

表 4-2 荷重の組合せ

状 態	荷重の組合せ	応力評価
款公式力业终 <b>田</b> 0		P <sub>m</sub>
計谷応刀扒態ⅢAS	(L01) + $L02$ + $L04$ + $L14$	$P_m + P_b$
教会はも小約4000		P <sub>m</sub>
計谷応刀状態IV <sub>A</sub> S	(L01) + $L02 + L04 + L16$	$P_m + P_b$
供田心能力		P <sub>m</sub>
供用状態と	(L01) "+L02+L04	$P_m + P_b$

注記 \*:シュラウドサポートについては()内の荷重を組合せる。

表 5-1 応力の分類

炉心支持 構造物の要素	位  置	荷重の種類	応力の分類	
胴	全胴部の任意断面	外荷重, モーメント 又は圧力差	全断面について平均した 一般膜応力,断面に垂直 な応力成分	P <sub>m</sub>
はり又は板	全般	外荷重, モーメント 又は圧力差	全断面について平均した 一般膜応力,断面に垂直 な応力成分 曲げ応力	Р <sub>т</sub> Р <sub>ь</sub>

注:

Pm : 圧力差又は機械的荷重によって生じる膜応力であって、構造上の不連続性及び局部的形状の変化によって生じる膜応力は除く。 ただし、実際の応力評価では、応力評価面を構造上の不連続部にとることが多いので、

内径,板厚がその応力評価面での値に等しい単純な殻を仮定し,シェル理論又ははり理 論を用いて計算した応力を,その応力評価面における Pmとする。

P<sub>b</sub>:外力,内力及びモーメントに対して,単純な平衡の法則を満足する曲げ応力をいう。

### 添付1 溶接部の継手効率

炉心支持構造物の主な溶接部の継手効率は,設計・建設規格 CSS-3150 に従い,付表-1 のとおりに定められる。

継手の箇所	継手の分類	継手の種類	検査の種類*	継手効率
	胴の長手継手		ł	
炉心シュラウ	胴の周継手			
F	胴とリングの周継手			
	リングセクタ同士の継手			
炉心シュラウ				
ドとシュラウ				
ドサポートシ	胴と胴の周継手			
リンダの溶接				
継手		-		
	シリンダの長手継手			
	プレートとプレートの継手	-		
シュラウドサ	シリンダとプレートの継手			
ポート	プレートと原子炉圧力容器の周継手	-		
	シリンダとレグの継手			
	レグと原子炉圧力容器の継手	-		
	板と板の継手	_		
	胴の長手継手	_		
后心士快招	胴と板の周継手	_		
炉心又捋板	胴と補強ビームの継手	-		
	板と補強ビームの継手			
燃料支持金具	周辺燃料支持金具と炉心支持板			
	胴の長手継手			
制御棒案内管	胴の周継手	l		ſ
	胴とベースの周継手		L	[

## 付表-1 溶接部の継手効率

注記 \*:検査の種類を示す記号は次のとおりである。

PT + RT	:設計・建設規格 CSS-3150 に規定する A の検査
РРТ	:設計・建設規格 CSS-3150 に規定する C の検査
R P T + F P T	:設計・建設規格 CSS-3150 に規定する D の検査
РТ	:設計・建設規格 CSS-3150 に規定する E の検査
VΤ	:設計・建設規格 CSS-3150 に規定する F の検査

V-2-3-3-2-2 炉心シュラウドの耐震性についての計算書

1		-1
1. –	「版争垠····································	1
1.1	記号の説明······	1
1.2	適用基準······	1
1.3	形状・寸法・材料・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.4	解析範囲・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.5	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
2. 青	+算条件····································	5
2.1	設計条件 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	5
2.2	運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.3	重大事故等時の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.4	荷重の組合せ及び許容応力状態・・・・・	5
2.5	材料	5
2.6	物性值	5
2.7	荷重の組合せと応力評価・・・・・・	5
2.8	許容限界	5
2.9	応力の記号と方向・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3. 夕	└荷重の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
3.1	死荷重	6
3.2	地震荷重 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	6
4. 応	5.力計算・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.1	応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.2	差圧による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.2	2.1 荷重条件(L02) ·····	6
4.2	2.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.3	外荷重による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.3	3.1 荷重条件(L04, L14 及び L16) · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	7
4. 3	3.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.4	応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5. 応	5.力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5.1	一次一般膜応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5.2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
6. 煤		8
6 1		8
6		8
6		8
6	1.3 亚均支压肉重	Q Q
0		Ø

6.1.4	支圧応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
6.2 座牌	<b>ヱに対する評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・</b>	9
6.2.1	計算データ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
6.2.2	許容値	9
6.2.3	座屈に対する評価・・・・・	10

# 図表目次

図 1-1	形状・寸法・材料・応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
図 6-1	支圧荷重の支持面・・・・・	11
表 1-1	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
表 4-1	断面性状 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	12
表 5-1	一次一般膜応力強さの評価のまとめ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	13
表 5-2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	14
表 6-1	支圧応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
表 6-2	座屈に対する評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
#### 1. 一般事項

本計算書は、炉心シュラウドの耐震性についての計算書である。 炉心シュラウドは、炉心支持構造物であるため、添付書類「V-2-3-3-2-1 炉心支持構造物の 応力解析の方針」(以下「応力解析の方針」という。)に基づくものとする。

1.1 記号の説明

記号の説明は、「応力解析の方針」の2章に示す。 さらに、本計算書において、以下の記号を用いる。

記号	記号の説明	単 位
А	断面積	$\mathrm{mm}^2$
D <sub>i</sub>	内径	mm
D <sub>o</sub>	外径	mm
R <sub>o</sub>	外半径	mm
R	平均半径	mm
Ι	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
t	厚さ	mm
σ <sub>b</sub>	平均支圧応力	MPa
б <sub>ba</sub>	許容支圧応力	MPa
g	重力加速度	$m/s^2$

#### 1.2 適用基準

適用基準は、「応力解析の方針」の1.3節に示す。

### 1.3 形状・寸法・材料

本計算書で解析する箇所の形状・寸法・材料を図 1-1 に示す。

1.4 解析範囲

解析範囲を図 1-1 に示す。

なお、下部胴とシュラウドサポートとの接合部の応力解析及び評価は、添付書類「V -2-3-3-2-3 シュラウドサポートの耐震性についての計算書」に示す。

1.5 計算結果の概要

計算結果の概要を表 1-1 に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,形状不連続部,溶接部及び厳しい荷重作用点に着目 し,応力評価上厳しくなる代表的な評価点を本計算書に記載している。





図1-1 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)

	表 1-1	1)	計算結果の概要
--	-------	----	---------

部分及び材料	お料 許容応力状態 一次一般膜応力強さ (MPa) ホカ 強さ 許容値 応力 評価面 強さ 第一次一般膜応力強さ キー		一次一般膜応力強さ (MPa)		一次一般 一次曲げ応 (MPa)	膜 力強さ	
			許容値	応力 評価面	応力 強さ	許容値	応力 評価面
上部胴	III <sub>A</sub> S	18	94	P01'-P02'	18	141	P01'-P02'
SUS304L	IV A S	25	150	P01'-P02'	25	226	P01'-P02'
中間胴	III <sub>A</sub> S	45	94	P05'-P06'	45	141	P05'-P06'
SUS304L	IV A S	68	150	P05'-P06'	68	226	P05'-P06'
下部胴	III <sub>A</sub> S	51	94	P07'-P08'	51	141	P07'-P08'
SUS304L	IV <sub>A</sub> S	75	150	P07'-P08'	75	226	P07'-P08'

表 1-1(2) 計算結果の概要

		支圧応力(MPa)		
部分及び材料	計浴応刀状態	平均支圧応力	許容値	
上部格子板支持面	III <sub>A</sub> S	2	163	
SUS304L	$IV_A S$	3	217	
炉心支持板支持面	III <sub>A</sub> S	1	163	
SUS304L	IV <sub>A</sub> S	1	217	

表 1-1(3) 計算結果の概要

		座屈に対する評価		
部分及び材料	許容応力状態	座屈応力	許容値	
		との比		
下部胴	III <sub>A</sub> S	0.36	1.0	
SUS304L	IV <sub>A</sub> S	0.56	1.0	

### 2. 計算条件

2.1 設計条件
 設計条件を「応力解析の方針」の4.1節に示す。

### 2.2 運転条件

考慮した運転条件を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 2.3 重大事故等時の条件 重大事故等時の条件を「応力解析の方針」の4.3節に示す。
- 2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態 荷重の組合せ及び許容応力状態は、「応力解析の方針」の3.4節に示す。
- 2.5 材料
   各部の材料を図 1-1 に示す。
- 2.6 物性値
   物性値は、「応力解析の方針」の3.3節に示す。
- 2.7 荷重の組合せと応力評価 荷重の組合せと応力評価は、「応力解析の方針」の4.5節に示す。
- 2.8 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節に示す。

2.9 応力の記号と方向

応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。

- σ<sub>t</sub>:周方向応力
- σ<sub>ℓ</sub>:軸方向応力
- σr: 半径方向応力
- $\tau_{t_\ell}: せん断応力$
- $\tau_{\ell r}$ : せん断応力



- 3. 外荷重の条件
- 3.1 死荷重

炉心シュラウドの評価に用いる死荷重を「応力解析の方針」の4.4.1項に示す。

3.2 地震荷重

炉心シュラウドの評価に用いる地震荷重を「応力解析の方針」の4.4.3項に示す。

- 4. 応力計算
- 4.1 応力評価点 応力評価点の位置を図 1-1 に示す。また,各応力評価点の断面性状を表 4-1 に示す。
- 4.2 差圧による応力
- 4.2.1 荷重条件(L02)
   各運転条件による差圧を「応力解析の方針」の4章の図4-1に示す。
   計算は,設計差圧に対して行い,各許容応力状態での応力は,比例計算により求める。
- 4.2.2 計算方法
  - (1) 一次一般膜応力 差圧Pによる一次一般膜応力は,次式で求める。

$$\sigma t = \frac{1}{Y-1} \cdot P$$

$$\sigma \ell = \frac{1}{Y^2 - 1} \cdot P$$

$$\sigma_{\rm r} = -\frac{1}{{\rm Y}+1} \cdot {\rm P}$$

$$\mathbb{Z} \subset \mathcal{T}, \quad \mathbf{Y} = \frac{\mathbf{D}_{0}}{\mathbf{D}_{i}}$$

(2) 一次一般膜+一次曲げ応力
 差圧による一次曲げ応力は存在しない。したがって、一次一般膜+一次曲げ応力は一次
 一般膜応力と同じである。

- 4.3 外荷重による応力
  - 4.3.1 荷重条件(L04, L14 及びL16) 炉心シュラウドに働く外荷重を「応力解析の方針」の4.4 節に示す。
  - 4.3.2 計算方法
    - (1) 一次一般膜応力外荷重による一次一般膜応力は、次式で求める。

$$\sigma \ell = \frac{V}{A} + \frac{M}{I} \cdot \frac{D_{\circ}}{2}$$

$$\tau t \ell = \frac{H}{A}$$

- (2) 一次一般膜+一次曲げ応力
   外荷重による一次曲げ応力は存在しない。したがって、一次一般膜+一次曲げ応力は、
   一次一般膜応力と同じである。
- 4.4 応力の評価

各応力評価点で計算された応力は,応力を分類ごとに重ね合わせ,組合せ応力を求め応力強 さを算出する。

応力強さの算出方法は「応力解析の方針」の5.4節に示す。

- 5. 応力強さの評価
- 5.1 一次一般膜応力強さの評価
   各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-1 に示す。
   表 5-1 より、各許容応力状態の一次一般膜応力強さは、「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許容値を満足する。
- 5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-2 に示す。

表 5-2 より,各許容応力状態の一次一般膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許容値を満足する。 6. 特別な評価

炉心シュラウドの上部格子板支持面及び炉心支持板支持面には,鉛直荷重により支圧応力が生 じるため,支圧応力の評価を行う。

また,JEAG4601・補-1984を用いて炉心シュラウド下部胴について,地震時の軸圧縮 荷重と曲げモーメントによる座屈に対する評価を行う。

- 6.1 支圧応力の評価
  - 6.1.1 支圧面積
    - (1) 上部格子板支持面(図 6-1(1)参照)

上部格子板支持面の支圧荷重を受ける面積は次のようになる。



(2) 炉心支持板支持面(図 6-1(2)参照)

炉心支持板支持面の支圧荷重を受ける面積は次のようになる。



6.1.2 支圧荷重

各運転条件における上部格子板支持面及び炉心支持板支持面に作用する鉛直力を「応力 解析の方針」の4.4節の表4-1(1)(荷重作用点F及びG)に示す。

6.1.3 平均支圧応力

平均支圧応力σ<sub>b</sub>は、次式により求める。

$$\sigma b = \frac{V}{A}$$

6.1.4 支圧応力の評価

各許容応力状態における支圧応力の評価を表 6-1 に示す。

表 6-1 より,各許容応力状態における平均支圧応力は,「応力解析の方針」の 3.5 節の表 3-4(4)に示す許容値を満足する。

6.2 座屈に対する評価

地震荷重を考慮し、JEAG4601・補-1984を用いて、軸圧縮荷重及び曲げモーメント に対する評価を実施する。

6.2.1 計算データ



6.2.2 許容値

許容応力状態 $III_AS及びIV_ASにおいて圧縮応力の座屈応力(f_o)に対する比と曲げ応力の座屈応力(f_b)に対する比の和が1以下であることを示す。座屈に対する評価は次式による。$ 

$$\frac{\alpha \cdot \left(\frac{\mathrm{V}}{\mathrm{A}}\right)}{\mathrm{f} \, \mathrm{c}} + \frac{\alpha \cdot \left(\frac{\mathrm{M}}{\mathrm{I}} \cdot \frac{\mathrm{D} \, \mathrm{o}}{2}\right)}{\mathrm{f} \, \mathrm{b}} \leq 1.0$$

ここで,

- f 。: 軸圧縮荷重に対する座屈応力で次の計算式により計算した値  $\eta < \eta_1$ より f 。= F = 146 MP a
- f<sub>b</sub>:曲げモーメントに対する座屈応力で次の計算式により計算した値  $\eta < \eta_1$ より f<sub>b</sub>=F=146 MPa

### 6.2.3 座屈に対する評価

評価に用いる応力は、圧縮応力については死荷重及び地震荷重による鉛直力を、曲げ応 力については地震荷重によるモーメントを考慮する。それぞれの荷重を「応力解析の方針」 表 4-1(1)に示す。

許容応力状態ⅢAS及びIVASにおける座屈に対する評価を表 6-2 に示す。

表 6-2 より, 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及びW<sub>A</sub>Sにおける応力は, JEAG4601・補-1984 の座屈に対する評価式を満足する。





図 6-1(1) 支圧荷重の支持面(上部格子板)(単位:mm)



図 6-1(2) 支圧荷重の支持面(炉心支持板)(単位:mm)

表 4-1 断面性状

応力評価点	t (mm)	D <sub>i</sub> (mm)	A (mm <sup>2</sup> )	I (mm <sup>4</sup> )
P01, P02	_			
P03, P04	_			
P05, P06	_			
P07, P08	_			

表 5-1 一次一般膜応力強さの評価のまとめ

		(単位	: MPa)	
	許容応力状態		許容応力状態	
応力	III .	A S	IV A	S
評価面	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01	16	0.4*	00	150*
P02	16	94	ZZ	150.
P01'	10	0.1*	05	1 5 0 *
P02'	18	94 .	25	150.
P03	10	0.4*	07	1 = 0 *
P04	18	94**	27	150*
P03'		<b>•</b> • • *		1 = 0 *
P04'	21	94*	31	150*
P05	41	<b>•</b> • • *	20	1 = 0 *
P06	41	94*	62	150*
P05'	45	0.1*	60	1
P06'	45	94*	68	150*
P07		0.1*	20	
P08	47	94*	69	150*
P07'		o. ( *		
P08'	51	94*	75	150*
注記 *	: 継手药	动率	を乗じれ	た値を示

				≿:MPa)
	許容応力状態		許容応	力状態
応力	III .	A S	IV	A S
評価面	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01	10	1 4 1 *	00	000*
P02	16	141*	22	226*
P01'	10	*		004*
P02'	18	141*	25	226*
P03	10	*		004*
P04	18	141*	27	226*
P03'	01	* * *	0.1	000*
P04'	21	141*	31	226*
P05	41	1 4 1 *	60	000*
P06	41	141	62	226
P05'	45	1 4 1 *	60	000*
P06'	45	141."	68	226*
P07	477	1 4 1 *	60	000*
P08	47	141*	69	226*
P07'	<b>F</b> 1	1 4 1 *	75	000*
P08'	51	141."	75	226*
注記 *	:総手引	効率	を乗じ	た値を示

表 5-2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

### 表 6-1(1) 支圧応力の評価

応力評価面 : 上部格子板	(単位:MPa)	
冬供	平均支圧応力	許容支圧応力
	σ <sub>b</sub>	σ <sub>ba</sub>
許容応力状態ⅢAS	2	163
許容応力状態ⅣAS	3	217

表 6-1(2) 支圧応力の評価

_ 応力評価面 : 炉心支持板	(単位:MPa)	
冬世	平均支圧応力	許容支圧応力
	σ <sub>b</sub>	σ <sub>ba</sub>
許容応力状態ⅢAS	1	163
許容応力状態ⅣAS	1	217

### 表 6-2 座屈に対する評価

応力評価部位 : 下部胴

条件	座屈応力 との比	許容値
許容応力状態ⅢAS	0.36	1.0
許容応力状態ⅣAS	0. 56	1.0

V-2-3-3-2-3 シュラウドサポートの耐震性についての計算書

1. 一般事項	1
1.1 記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.2 適用基準	1
1.3 形状・寸法・材料	1
1.4 解析範囲	1
1.5 計算結果の概要 ······	2
2. 計算条件	5
2.1 設計条件	5
2.2 運転条件	5
2.3 重大事故等時の条件	5
2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態	5
2.5 材料	5
2.6 物性值	5
2.7 荷重の組合せと応力評価	5
2.8 許容限界	5
2.9 応力の記号と方向 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
3. 外荷重の条件	7
3.1 死荷重	7
3.2 地震荷重	7
4. 応力計算	7
4.1 応力評価点	7
4.2 内圧及び差圧による応力	7
4.2.1 荷重条件(L01及びL02) ·····	7
4.2.2 計算方法	7
4.3 外荷重による応力	7
4.3.1 荷重条件(L04, L14及びL16) ·····	7
4.3.2 計算方法 ······	7
4.4 応力の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5. 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5.1 一次一般膜応力強さの評価	8
5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価	8
6. 特別な評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
6.1 座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
6.1.1 計算データ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9

6.1.2	外荷重	9
6.1.3	圧縮応力	9
6.1.4	許容圧縮応力	10
6.1.5	座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	11

# 図表目次

図1-1	形状・寸法・材料・応力評価点	3
図4-1	解析モデル ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
表1-1	計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
表5-1	一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	13
表5-2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・・	14
表6-1	座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15

1. 一般事項

本計算書は、シュラウドサポートの耐震性についての計算書である。 シュラウドサポートは、炉心支持構造物であるため、添付書類「V-2-3-3-2-1 炉心支持構造 物の応力解析の方針」(以下「応力解析の方針」という。)に基づくものとする。

1.1 記号の説明

記号の説明は、「応力解析の方針」の2章に示す。 さらに、本計算書において、以下の記号を用いる。

記号	記 号 の 説 明	単 位
А	シュラウドサポートレグ1本当たりの断面積	$\mathrm{mm}^2$
В	シュラウドサポートレグの幅	mm
С	部材両端の拘束条件に対する座屈長さの係数	—
F	許容応力度	MPa
f <sub>c</sub>	許容圧縮応力	MPa
Ι	座屈軸についての断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
i	座屈軸についての断面二次半径	mm
l	シュラウドサポートレグの長さ	mm
$\ell_{k}$	座屈長さ	mm
Т	シュラウドサポートレグの板厚	mm
Λ	限界細長比	—
λ	有効細長比	—
ν	設計・建設規格 SSB-3121.1(3)a.における v	

### 1.2 適用基準

適用基準は、「応力解析の方針」の1.3節に示す。

### 1.3 形状·寸法·材料

本計算書で解析する箇所の形状・寸法・材料を図 1-1 に示す。

### 1.4 解析範囲

解析範囲を図 1-1 に示す。

1.5 計算結果の概要
 計算結果の概要を表1-1に示す。

なお、応力評価点の選定に当たっては、形状不連続部、溶接部及び厳しい荷重作用点に着目 し、応力評価上厳しくなる代表的な評価点を本計算書に記載している。

注:以下,シュラウドサポートレグ,シュラウドサポートシリンダ,シュラウドサポート プレート及び炉心シュラウド下部胴を,それぞれ「レグ」,「シリンダ」,「プレート」 及び「下部胴」という。



図1-1 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)

### 表1-1(1) 計算結果の概要

		一次一般膜応力強さ		一次一般膜+一次曲げ応力強さ			
部分及7%材料		(MPa)			(MPa)		
印刀及口仰	可在心力状态	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面
		短さ			短さ		
レグ	III <sub>A</sub> S	128	246	P03 - P04	128	369	P03 - P04
NCF600	$IV_AS$	194	334	P03'- P04'	194	501	P03'- P04'
シリンダ	IIIAS	131	246	P07'- P08'	131	369	P07'- P08'
NCF600	$IV_AS$	149	334	P07'- P08'	149	501	P07'- P08'
プレート	III <sub>A</sub> S	104	246	P13 - P14	104	369	P13 - P14
NCF600	$IV_AS$	108	334	P13 - P14	108	501	P13 - P14
下部胴	III <sub>A</sub> S	79	130	P17'- P18'	79	196	P17'- P18'
SUS304L	$IV_AS$	99	209	P17'- P18'	99	313	P17'- P18'

## 表1-1(2) 計算結果の概要

許容応力状態	座屈に対する評価 (MPa)			
	圧縮応力	許容圧縮応力		
III <sub>A</sub> S	124	231		
IV <sub>A</sub> S	193	245		

### 2. 計算条件

### 2.1 設計条件

設計条件を「応力解析の方針」の4.1節に示す。

### 2.2 運転条件

考慮した運転条件を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 2.3 重大事故等時の条件 重大事故等時の条件を「応力解析の方針」の4.3節に示す。
- 2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態 荷重の組合せ及び許容応力状態は、「応力解析の方針」の 3.4 節に示す。
- 2.5 材料
   各部の材料を図 1-1 に示す。
- 2.6 物性値
   物性値は、「応力解析の方針」の3.3節に示す。
- 2.7 荷重の組合せと応力評価 荷重の組合せと応力評価は、「応力解析の方針」の4.5節に示す。

### 2.8 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節に示す。

2.9 応力の記号と方向

応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。

- σ<sub>t</sub>: 周方向応力
- σε: 軸方向応力
- σ<sub>r</sub>: 半径方向応力



- 3. 外荷重の条件
- 3.1 死荷重

シュラウドサポートの評価に用いる死荷重を「応力解析の方針」の4.4.1項に示す。

3.2 地震荷重

シュラウドサポートの評価に用いる地震荷重を「応力解析の方針」の4.4.3項に示す。

- 4. 応力計算
- 4.1 応力評価点

応力評価点の位置を図1-1に示す。

- 4.2 内圧及び差圧による応力
- 4.2.1 荷重条件(L01及びL02)

各運転状態による内圧及び差圧を「応力解析の方針」の4章に示す。

計算は,最高使用圧力及び設計差圧に対して行い,各許容応力状態での応力は,比例 計算により求める。

4.2.2 計算方法

内圧及び差圧 P<sub>12</sub>による応力の計算は, 要素でモデル化したシュラウドサポートのFEMモデルに内圧及び差圧を入力して求める。

応力計算の解析モデル及び仮定した境界条件(拘束条件)を図4-1に示す。シュラウド サポートのモデル化範囲はシュラウドサポート,下部鏡板及び原子炉圧力容器スカートと する。

境界条件は,対称面で水平方向の変位を拘束し,支持条件は原子炉圧力容器スカート フランジ下面で,上下方向及び半径方向の変位を拘束されるものとする。

以上の計算は、解析コード「ASHSD2-B」により行う。

- 4.3 外荷重による応力
  - 4.3.1 荷重条件(L04, L14及びL16) シュラウドサポートに作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
  - 4.3.2 計算方法

外荷重による応力の計算は、4.2.2項と同様な計算方法にて求める。

 $\mathbb{R}2$ 

4.4 応力の評価

各応力評価点で計算された応力は,応力を分類ごとに重ね合わせ,組合せ応力を求め応力強 さを算出する。

応力強さの算出方法は「応力解析の方針」の5.4節に示す。

- 5. 応力強さの評価
- 5.1 一次一般膜応力強さの評価
   各許容応力状態における評価をまとめて、表5-1に示す。
   表5-1より、各許容応力状態の一次一般膜応力強さは、「応力解析の方針」の3.5節に示す許容値を満足する。
- 5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表5-2に示す。

表5-2より,各許容応力状態の一次一般膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5 節に示す許容値を満足する。

#### 6. 特別な評価

6.1 座屈に対する評価

レグには、シュラウドサポートに作用する外荷重により、圧縮応力が生じる。したがって、 これらの荷重の組合せにより発生する圧縮応力の評価を行う。

6.1.1 計算データ



(2) 座屈軸についての断面二次半径 i  $i = \sqrt{\frac{I}{A}}$  = 36.0844 mm ここで、I:座屈軸についての断面二次モーメント  $= \frac{1}{12} \cdot T^3 \cdot B =$  mm<sup>4</sup> T:レグの板厚= mm B:レグの幅 = mm A:レグ1 本当たりの断面積 = T · B = mm<sup>2</sup>

(3) 有効細長比 λ



6.1.2 外荷重

シュラウドサポートに作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。

6.1.3 圧縮応力

各許容応力状態においてレグに発生する最大圧縮応力は,応力評価面P03'-P04'での一 次一般膜応力(σ<sub>ℓ</sub>)に注目して,表6-1に示す。 6.1.4 許容圧縮応力

各許容応力状態における許容圧縮応力の計算は,設計・建設規格 SSB-3121を準用して 計算する。

(1) 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S

許容応力状態ⅢASにおける許容応力度Fは、以下の3つの値のうち小さい方を用いる。

1.35・S<sub>y</sub>= 261 MPa (供用状態A及びBの最高温度 ℃における値)
 0.7・S<sub>u</sub>= 350 MPa (供用状態A及びBの最高温度 ℃における値)
 S<sub>y</sub>= 245 MPa (室温における値)

したがって,許容応力度F = 245 MPaとする。

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sにおける許容圧縮応力f<sub>o</sub>は, F = 245 MPaに対して次のように得られる。



(2) 許容応力状態IVAS

許容応力状態IVASにおける許容応力度Fは、以下の3つの値のうち小さい方を用いる。

1.35・Sy = 261 MPa(供用状態A及びBの最高温度<br/>の<br/>の<br/>の<br/>い Su = 350 MPa℃における値)0.7・Su = 350 MPa(供用状態A及びBの最高温度<br/>の<br/>の<br/>の<br/>の<br/>の<br/>の<br/>し<br/>の<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>の<br/>し<br/>い<br/>し<br/>い<br/>し<br/>い<br/>し<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>し<br/>い<br/>い<br/>い<br/>し<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>し<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>い<br/>

1.2 • S<sub>y</sub>= 294 MPa (室温における値)

したがって, 許容応力度F = 261 MPaとする。

許容応力状態 $W_AS$ における許容圧縮応力 f  $_{\circ}$ は, F = 261 MPaに対して次のように得られる。

限界細長比: 
$$\Lambda = \sqrt{\frac{\pi^2 \cdot E}{0.6 \cdot F}} = \sqrt{\frac{\pi^2 \times 1}{0.6 \times 261}}$$
  
ここで、E:縦弾性係数= MPa Cにおける値)  
ゆえに、 $\lambda < \Lambda$ なのでfcは、  
fc=1.5×  $\left\{1-0.4 \cdot \left(\frac{\lambda}{\Lambda}\right)^2\right\} \cdot \frac{F}{\nu}$   
=1.5×  $\left\{1-0.4 \times \left(\frac{\lambda}{\Lambda}\right)^2\right\} \cdot \frac{X}{261}$  =245 MPa  
ここで、 $\nu = 1.5 + \frac{2}{3} \cdot \left(\frac{\lambda}{\Lambda}\right)^2$   
=1.5+23 =1.54875

6.1.5 座屈に対する評価

各許容応力状態における座屈に対する評価を表6-1に示す。

表6-1より,各許容応力状態における圧縮応力は,許容圧縮応力を超えないため,座屈 は発生しない。



(単位:MPa)

	許容応	力状態	許容応	力状態
	III.	<sub>A</sub> S	IV	<sub>A</sub> S
評価面		→1		
	応力	許容値	応力	許容値
DOI	短さ		短さ	
P01	95	001*	191	200*
P02	00	221	121	300
P01 P02'	75	221*	109	300*
P03			100	000
P04	128	246	187	334
P03'				
P04'	126	246	194	334
P05				
P06	79	246	81	334
P05'				
P06'	107	246	130	334
P07				
P08	103	246	110	334
P07	101	0.40	1.10	224
P08	131	246	149	334
P09 P10	107	246	116	224
P00'	107	240	110	554
P10'	110	246	122	334
P11				
P12	89	221*	92	300*
P11'				
P12'	90	221*	93	300*
P13				
P14	104	246	108	334
P13'				
P14'	96	246	94	334
P15	69	001*	61	200*
P16 D15'	62	221	61	300 -
P16'	70	221*	73	300*
P17				
P18	74	130*	97	209*
P17'				
P18'	79	130*	99	209*
注記 *	: 継手效	り率 こう	を乗じた	値を示す。

	許容応	力状態	許容応	力状態	
	III <sub>A</sub> S		$IV_A S$		
評価面					
	応力	許容値	応力	許容値	
	強さ		強さ		
P01					
P02	85	332*	121	450*	
P01'					
P02'	75	332*	109	450*	
P03					
P04	128	369	187	501	
P03'					
P04'	126	369	194	501	
P05					
P06	79	369	81	501	
P05'					
P06'	107	369	130	501	
P07					
P08	103	369	110	501	
P07'					
P08'	131	369	149	501	
P09					
P10	107	369	116	501	
P09'					
P10'	110	369	122	501	
P11					
P12	89	332*	92	450*	
P11'					
P12'	90	332*	93	450*	
P13					
P14	104	369	108	501	
P13´		0.00	<u> </u>	-	
P14´	96	369	94	501	
P15	25	000*		1-0*	
P16	62	332*	61	450*	
P15'		000*	-	1-0*	
P16´	70	332*	73	450*	
P17		1004		010*	
P18	74	196*	97	313*	
P17'		1004		010*	
P18´	79	196*	99	313*	
注記 *	<ul> <li>・ 継 毛 効</li> </ul>	「家」	を垂じたり	値を示す	

(単位:MPa)

# 表6-1 座屈に対する評価

# (単位:MPa)

許容応力状態	圧縮応力	許容圧縮応力
III <sub>A</sub> S	124	231
IV <sub>A</sub> S	193	245

V-2-3-3-2-4 上部格子板の耐震性についての計算書

1. –	一般事項	1
1.1	記号の説明・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.2	適用基準・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.3	形状・寸法・材料・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.4	解析範囲・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.5	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
2. 言	H算条件·····	4
2.1	設計条件 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4
2.2	運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
2.3	重大事故等時の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
2.4	荷重の組合せ及び許容応力状態・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
2.5	材料	4
2.6	物性值 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4
2.7	荷重の組合せと応力評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
2.8	許容限界	4
2.9	応力の記号と方向・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
3. 夕	↑荷重の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3.1	死荷重	5
3.2	地震荷重	5
4. 凥	芯力計算	5
4.1	応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
4.2	差圧による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
4.2	2.1 荷重条件(L02) ······	5
4. 2	2.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
4.3	外荷重による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.	3.1 荷重条件(L04, L14 及び L16) · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	6
4.	3.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.4	応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5. 凥	芯力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5.1	一次一般膜応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5.2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
# 図表目次

図 1-1	形状・寸法・材料・応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
図 4-1	応力計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
表 1-1	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
表 4-1	断面性状	10
表 5-1	一次一般膜応力強さの評価のまとめ	11
表 5-2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ	11

1. 一般事項

本計算書は、上部格子板の耐震性についての計算書である。 上部格子板は、炉心支持構造物であるため、添付書類「V-2-3-3-2-1 炉心支持構造物の応力 解析の方針」(以下「応力解析の方針」という。)に基づくものとする。

1.1 記号の説明

記号の説明は、「応力解析の方針」の2章に示す。 さらに、本計算書において、以下の記号を用いる。

記号	記号の説明	単 位
А	断面積	$\mathrm{mm}^2$
b	グリッドプレートの厚さ	mm
h a	グリッドプレートの高さ	mm
I y	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
Ιz	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
L	最長グリッドプレートの長さ	mm
l	グリッドプレート1スパンの長さ	mm

1.2 適用基準

適用基準は、「応力解析の方針」の1.3節に示す。

- 1.3 形状・寸法・材料
   本計算書で解析する箇所の形状・寸法・材料を図 1-1 に示す。
- 1.4 解析範囲

解析範囲を図 1-1 に示す。

1.5 計算結果の概要

計算結果の概要を表 1-1 に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,形状不連続部及び厳しい荷重作用点に着目し,応力 評価上厳しくなる代表的な評価点を本計算書に記載している。



図 1-1 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)

表 1-1 計算結果の概要

		一次一般膜応力強さ		一次一般膜+一次曲げ応力強さ			
	許容応力状態	(MPa)			(MPa)		
部分及び材料		応力	応力	応力	応力	新安康	応力
		強さ	評価面	強さ	计谷恒	評価点	
グリッド	III <sub>A</sub> S	7	172	P01-P02	82	258	P01
プレート SUS304	IV <sub>A</sub> S	11	260	P01-P02	136	391	P01

#### 2. 計算条件

2.1 設計条件
 設計条件を「応力解析の方針」の4.1節に示す。

#### 2.2 運転条件

考慮した運転条件を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 2.3 重大事故等時の条件 重大事故等時の条件を「応力解析の方針」の4.3節に示す。
- 2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態 荷重の組合せ及び許容応力状態は、「応力解析の方針」の3.4節に示す。
- 2.5 材料
   各部の材料を図 1-1 に示す。
- 2.6 物性値
   物性値は、「応力解析の方針」の3.3節に示す。
- 2.7 荷重の組合せと応力評価 荷重の組合せと応力評価は、「応力解析の方針」の4.5節に示す。
- 2.8 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節に示す。

#### 2.9 応力の記号と方向

応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。 なお、主応力の算出は、「応力解析の方針」の 5.4.1 項に示される式において、 $\sigma_t$ 、 $\sigma_t$ 



- 3. 外荷重の条件
- 3.1 死荷重

上部格子板の評価に用いる死荷重を「応力解析の方針」の4.4.1項に示す。

3.2 地震荷重

上部格子板の評価に用いる地震荷重を「応力解析の方針」の4.4.3項に示す。

- 4. 応力計算
- 4.1 応力評価点 応力評価点の位置を図 1-1 に示す。また,各応力評価点の断面性状を表 4-1 に示す。
- 4.2 差圧による応力
- 4.2.1 荷重条件(L02)
   各運転条件による差圧を「応力解析の方針」の4章の図4-1に示す。
   計算は,設計差圧に対して行い,各許容応力状態での応力は,比例計算により求める。
- 4.2.2 計算方法

差圧 P<sub>34</sub> による応力は、以下により求める。なお、計算は、最大応力の発生する最長の グリッドプレートについて行う。応力計算モデルを図 4-1 に示す。

- (1) 一次応力
  - a. 差圧 P<sub>34</sub>による荷重

$$W_P = -P_{34} \cdot b \cdot L$$

b. 端部におけるモーメント

$$M = \frac{W_{P} \cdot L}{12}$$

c. 曲げ応力

$$\sigma_{\rm x} = \frac{M}{I_{\rm y}} \cdot \frac{h_{\rm a}}{2}$$

d. せん断応力

$$\tau_{zx} = \frac{W_P}{2 \cdot A}$$

- 4.3 外荷重による応力
  - 4.3.1 荷重条件(L04, L14 及びL16)上部格子板に働く外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
  - 4.3.2 計算方法

外荷重による応力は、以下により求める。

- (1) 一次応力
  - a. 鉛直方向荷重による応力
    - (a) グリッドプレートの端部における鉛直方向荷重

 $W_v = V$ 

(b) グリッドプレートの端部におけるモーメント

$$M_{v} = \frac{W_{v} \cdot L}{12}$$

(c) 曲げ応力

$$\sigma x = \frac{Mv}{I y} \cdot \frac{ha}{2}$$

(d) せん断応力

$$\tau zx = \frac{Wv}{2 \cdot A}$$

b. 水平方向荷重による応力

(a) 格子1個当たりの水平方向荷重

$$W_{\rm H} = \frac{4 \cdot H}{764}$$

(b) 格子の端部におけるモーメント

$$MH = \frac{WH \cdot \ell}{12}$$

(c) 曲げ応力

$$\sigma_{\rm X} = \frac{\rm MH}{\rm I_{\rm Z}} \cdot \frac{\rm b}{2}$$

(d) せん断応力

$$\tau_{xy} = \frac{WH}{2 \cdot A}$$

### 4.4 応力の評価

各応力評価点で計算された応力は、応力を分類ごとに重ね合わせ、組合せ応力を求め応力強 さを算出する。応力強さの算出方法「応力解析の方針」の 5.4 節に示す。

- 5. 応力強さの評価
- 5.1 一次一般膜応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-1 に示す。

表 5-1 より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許 容値を満足する。

5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-2 に示す。

表 5-2 より,各許容応力状態の一次一般膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許容値を満足する。



図 4-1(1) 応力計算モデル(鉛直方向荷重) (単位:mm)



図 4-1(2) 応力計算モデル(水平方向荷重)(単位:mm)

表 4-1 断面性状

応力評価点	b	h a	A	I y	I z
	(mm)	(mm)	(mm <sup>2</sup> )	(mm <sup>4</sup> )	(mm <sup>4</sup> )
P01, P02					

表 5-1 一次一般膜応力強さの評価のまとめ

(単位	:	MPa)
	•	

	許容応力状態		許容応	力状態
応力	III a	A S	IV	A S
評価面	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01	7	179	11	960
P02	1	172	11	200
P01'	G	170	11	260
P02'	0	172	11	260

表 5-2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

	許容応力状態		許容応	力状態	
応力	III ,	A S	$\mathbf{IV}_{A}$	A S	
評価点	応力	許容値	応力	許容値	
	強さ		強さ		
P01	82	258	136	391	
P01'	64	258	118	391	
P02	64	258	118	391	
P02'	82	258	136	391	

(単位:MPa)

V-2-3-3-2-5 炉心支持板の耐震性についての計算書

1. –	─般事項・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.1	記号の説明・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.2	適用基準・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.3	形状・寸法・材料・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.4	解析範囲・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.5	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
2. 言	+算条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
2.1	設計条件	7
2.2	運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
2.3	重大事故等時の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
2.4	荷重の組合せ及び許容応力状態・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
2.5	材料	7
2.6	物性值	7
2.7	荷重の組合せと応力評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
2.8	許容限界	7
2.9	応力の記号と方向・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
3. 夕	↑荷重の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
3.1	死荷重	9
3.2	地震荷重	9
4. 万	忘力計算・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4.1	応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4.2	差圧による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4.	2.1 荷重条件(L02) ·····	9
4.	2.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4.3	外荷重による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
4.	3.1 荷重条件(L04, L14 及び L16) · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	12
4.	3.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
4.4	応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	14
5. 万	忘力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
5.1	一次一般膜応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
5.2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15

## 図表目次

図 1-1	形状・寸法・材料・応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
図 4-1	補強ビームの荷重計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
図 4-2	補強ビームの応力計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
図 4-3	支持板の荷重計算及び応力計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
図 4-4	支持板の応力計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	19

•• 6
·· 20
·· 21
·· 22
••

1. 一般事項

本計算書は、炉心支持板の耐震性についての計算書である。

炉心支持板は、炉心支持構造物であるため、添付書類「V-2-3-3-2-1 炉心支持構造物の応力 解析の方針」(以下「応力解析の方針」という。)に基づくものとする。

1.1 記号の説明

記号の説明は、「応力解析の方針」の2章に示す。 さらに、本計算書において、以下の記号を用いる。

記号	記号の説明	単 位
a <sub>i</sub>	補強ビーム固定端から中央部までの長さ	mm
b <sub>e</sub>	等価幅	mm
D	制御棒案内管用穴径	mm
d	中性子計測案内管用穴径	mm
e <sub>0</sub>	中立軸からの距離	mm
e <sub>0</sub> '	中立軸からの距離	mm
$e_1$	中立軸からの距離	mm
e <sub>1</sub> '	中立軸からの距離	mm
e 2	中立軸からの距離	mm
e 3	中立軸からの距離	mm
e <sub>A</sub>	中立軸からの距離	mm
е в	中立軸からの距離	mm
F <sub>s</sub>	せん断力	Ν
h <sub>c</sub>	支持板の厚さ	mm
$h_0$	補強ビーム固定端の高さ	mm
$h_1$	補強ビーム高さ	mm
I <sub>0</sub>	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
I $_1$	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
I $_2$	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
I <sub>3</sub>	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
I A	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
I <sub>B</sub>	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
$\ell_{\rm i}$	補強ビーム固定端近傍から中央部までの長さ	mm
$\ell_{\rm P}$	補強ビーム1スパン当たりの長さ	mm
$\ell_{2}$	支持板固定端からの長さ	mm
$\ell_{3}$	支持板固定端からの長さ	mm
$\ell_4$	支持板固定端からの長さ	mm

記号	記号の説明	単 位
$\ell_5$	支持板のモデル化上の幅	mm
$\ell_6$	支持板の最小幅	mm
t	補強ビーム厚さ	mm

#### 1.2 適用基準

適用基準は、「応力解析の方針」の1.3節に示す。

1.3 形状・寸法・材料

本計算書で解析する箇所の形状・寸法・材料を図 1-1 に示す。

#### 1.4 解析範囲

解析範囲を図 1-1 に示す。

1.5 計算結果の概要
 計算結果の概要を表 1-1 に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,形状不連続部,溶接部及び厳しい荷重作用点に着 目し,応力評価上厳しくなる代表的な評価点を本計算書に記載している。



注1: B部の詳細は図1-1(2)に示す。 注2: 各補強ビームの寸法を図1-1(3)に示す。

図 1-1(1) 形状・寸法・材料・応力評価点



B部詳細図

<u>C~C</u>断面図

( . 応力評価点

図 1-1(2) 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)



各補強ビームの寸法

						(単位:mm)
寸法	a <sub>i</sub>	$\ell_{\rm i}$	h o	$h_1$	h c	t
ビーム No.						
補強ビーム No.1		1	1	1	1	
補強ビーム No.2						
補強ビーム No.3						
補強ビーム No.4						
補強ビーム No.5						
補強ビーム No.6						
補強ビーム No.7						

図 1-1(3) 形状・寸法・材料・応力評価点(補強ビーム)(単位:mm)

表 1-1 計算結果の概要

部分及び材料	許容応力状態	一次一般膜応力強さ			一次一般膜+一次曲げ応力強さ		
		(MPa)			(MPa)		
		応力 強さ	許容値	応力 評価面	応力 強さ	許容値	応力 評価点
補強ビーム	III <sub>A</sub> S	12	129	P03-P04	70	193	P03
SUS304	IV <sub>A</sub> S	12	195	P03-P04	72	293	P03
支持板	III <sub>A</sub> S	16	172	P07-P08	68	258	P07'
SUS304	IV <sub>A</sub> S	27	260	P07-P08	108	391	P07'

#### 2. 計算条件

2.1 設計条件
 設計条件を「応力解析の方針」の4.1節に示す。

### 2.2 運転条件

考慮した運転条件を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 2.3 重大事故等時の条件 重大事故等時の条件を「応力解析の方針」の4.3節に示す。
- 2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態 荷重の組合せ及び許容応力状態は、「応力解析の方針」の3.4節に示す。
- 2.5 材料
   各部の材料を図 1-1 に示す。
- 2.6 物性値
   物性値は、「応力解析の方針」の3.3節に示す。
- 2.7 荷重の組合せと応力評価 荷重の組合せと応力評価は、「応力解析の方針」の4.5節に示す。

#### 2.8 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節に示す。

#### 2.9 応力の記号と方向

応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。 なお、主応力の算出は、「応力解析の方針」5.4.1項に示される式において、 $\sigma_t$ 、 $\sigma_\ell$ 、 $\sigma_r$ 、  $\tau_{t\ell}$ 、 $\tau_{\ell r}$ 、 $\tau_{r t}$ をそれぞれ $\sigma_x$ 、 $\sigma_y$ 、 $\sigma_z$ 、 $\tau_{xy}$ 、 $\tau_{yz}$ 、 $\tau_{zx}$ に添字を置き換えて求める。







- 3. 外荷重の条件
- 3.1 死荷重

炉心支持板の評価に用いる死荷重を「応力解析の方針」の4.4.1項に示す。

3.2 地震荷重

炉心支持板の評価に用いる地震荷重を「応力解析の方針」の4.4.3項に示す。

4. 応力計算

応力計算において,荷重は図 4-1 及び図 4-3 に示す各補強ビーム及び各支持板に加わると考え て計算する。

4.1 応力評価点

応力評価点の位置を図 1-1 に示す。また、各応力評価点の断面性状を表 4-1 に示す。

- 4.2 差圧による応力
  - 4.2.1 荷重条件(L02)
     各運転条件における差圧を「応力解析の方針」の4章の図4-1に示す。
     計算は、設計差圧に対して行い、各許容応力状態での応力は、比例計算により求める。
  - 4.2.2 計算方法
    - (1) 差圧による一次応力の計算
      - a. 補強ビーム
        - (a) 差圧による荷重
           補強ビームの荷重計算モデルを,図4-1に示す。
           差圧による単位長さ当たりの分布荷重W<sub>1</sub>は,次式で求める。

$$W_1 = P_{13} \cdot \frac{1}{\ell_p} \cdot (2 \cdot \ell_p^2 - 2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot D^2)$$

(b) 曲げ応力(一次応力)

図 4-1 に示す補強ビームの荷重計算モデルにより荷重を求め、図 4-2 に示す補強ビームの応力計算モデルにより曲げ応力を求める。ここで、断面二次モーメント I<sub>0</sub>, I 1 は、支持板を穴の部分の面積を除いたものと等しい面積を持つ穴のない帯状の板に 置き換えて計算する。穴としては、制御棒案内管の入る穴及び中性子計測案内管の入 る穴を考慮する。なお、モーメントは最長の補強ビーム No.4 について求める。

イ.  $0 \leq x \leq \ell_i \mathcal{O}$ とき

(イ) モーメント  $M = -M_A + \frac{W_1}{2} \cdot (a_1^2 - x^2)$  (ロ) 曲げ応力

$$\sigma_{x} = -\frac{M}{I_{1}} \cdot e_{1} \qquad (補強ビームの下端)$$

$$\sigma_{x} = \frac{M}{I_{1}} \cdot e_{1}' \qquad (補強ビームの上端)$$

ここで、 $I_1$ :  $I_1$ 部の断面二次モーメント ロ.  $\ell_i \leq x \leq a_i obs$ 

$$M = -M_A + \frac{W_1}{2} \cdot (a i^2 - x^2)$$

(ロ) 曲げ応力

$$\sigma_{x} = -\frac{M}{I_{0}} \cdot e_{0} \qquad (補強ビームの下端)$$

$$\sigma_{x} = \frac{M}{I_{0}} \cdot e_{0}' \qquad (補強ビームの上端)$$

ここで、
$$M_A$$
:固定端モーメント  

$$\frac{W_1}{2}\ell_i \cdot \left(a_i^2 - \frac{\ell_i^2}{3}\right) \cdot (I_0 - I_1) + I_1 \cdot \frac{W_1}{3} \cdot a_i^3$$
 $M_A = \frac{(I_0 - I_1) \cdot \ell_i + I_1 \cdot a_i}{(I_0 - I_1) \cdot \ell_i + I_1 \cdot a_i}$ 
 $I_0$ :  $I_0$ 部の断面二次モーメント  
 $I_1$ :  $I_1$ 部の断面二次モーメント

(c) せん断応力(一次一般膜応力)

補強ビームの固定端でせん断力は最大となり,補強ビームの中央でせん断力は0となる。

補強ビームの固定端におけるせん断応力は次式で求める。

$$\tau_{zx} = \frac{Fs}{A_0}$$
  
ここで、 Fs : 固定端におけるせん断力  
Fs = W<sub>1</sub>・a<sub>i</sub>  
A<sub>0</sub> : 固定端の断面積  
A<sub>0</sub> = b<sub>e</sub>・h<sub>c</sub>+h<sub>0</sub>・t

b. 支持板

支持板の計算モデルを,図4-3及び図4-4に示す。

(a) 差圧による荷重 差圧による単位長さ当たりの分布荷重W<sub>2</sub>は,次式で求める。

$$W_2 = P_{13} \cdot \frac{1}{2 \cdot \ell_4} \cdot (2 \cdot \ell_4 \cdot \ell_p - 2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot D^2)$$

- (b)曲げ応力(一次応力)
   図 4-3に示す支持板の計算モデルにより曲げ応力を求める。
- イ. モーメント

$$\mathbf{M} = \mathbf{M}_{A} - \mathbf{W}_{2} \cdot \boldsymbol{\ell}_{4} \cdot \mathbf{y} + \frac{\mathbf{W}_{2}}{2} \cdot \mathbf{y}^{2}$$

ロ. 曲げ応力 固定端における曲げ応力は、次式で求める。

$$\sigma_{y} = \frac{M_{A}}{I_{2}} \cdot e_{2}$$
 (支持板の下面)

$$\sigma_{y} = -\frac{M_{A}}{I_{2}} \cdot e_{2}$$
 (支持板の上面)

また, y= mmにおける曲げ応力は, 次式で求める。

$$\sigma_y = \frac{M}{I_3} \cdot e_3$$
 (支持板の下面)

$$\sigma_{y} = -\frac{M}{I_{3}} \cdot e_{3}$$
 (支持板の上面)

ここで, M<sub>A</sub>:固定端モーメント

$$\mathbf{M}_{A} = \left[ \frac{2 \cdot \ell_{4}{}^{3} - \left(\frac{\mathbf{I}_{2}}{\mathbf{I}_{3}} - 1\right) \cdot \left(\ell_{3}{}^{3} - \ell_{2}{}^{3} - 3 \cdot \ell_{3}{}^{2} \cdot \ell_{4} + 3 \cdot \ell_{2}{}^{2} \cdot \ell_{4}\right)}{6 \cdot \left\{\ell_{4} + \left(\frac{\mathbf{I}_{2}}{\mathbf{I}_{3}} - 1\right) \cdot \left(\ell_{3} - \ell_{2}\right)\right\}} \right] \cdot \mathbf{W}_{2}$$

- I<sub>2</sub>: I<sub>2</sub>部の断面二次モーメント I<sub>3</sub>: I<sub>3</sub>部の断面二次モーメント
- (c) せん断応力(一次一般膜応力) 固定端におけるせん断応力は,次式で求める。

$$\tau yz = \frac{W_2 \cdot \ell_4}{h c \cdot \ell_5}$$

$$\tau_{yz} = \frac{W_2}{h_c \cdot \ell_6} \cdot (\ell_4 - \square)$$

- 4.3 外荷重による応力
  - 4.3.1 荷重条件(L04, L14 及びL16)炉心支持板に働く外荷重を「応力解析の方針」の4.4 節に示す。
  - 4.3.2 計算方法
    - (1) 外荷重による一次応力の計算
      - a. 補強ビーム 補強ビームの荷重計算モデルを,図4-1に示す。
        - (a) 死荷重による単位長さ当たりの分布荷重 死荷重による単位長さ当たりの分布荷重W<sub>3</sub>は、次式で求める。

$$W_3 \!=\! -\frac{V_1}{\ell_p}$$

(b) 鉛直方向地震荷重による単位長さ当たりの分布荷重 鉛直方向地震荷重による単位長さ当たりの分布荷重W<sub>4</sub>は,次式で求める。

$$W_4 = \frac{V_1}{\ell_p}$$

(c) 曲げ応力及びせん断応力4.2.2(1)a.項と同様にして求める。

b. 支持板

支持板の計算モデルを図 4-3 に示す。

(a) 死荷重による単位長さ当たりの分布荷重死荷重による単位長さ当たりの分布荷重W₅は、次式で求める。

$$W_5 = -\frac{V_2}{2 \cdot \ell_4}$$

(b) 鉛直方向地震荷重による単位長さ当たりの分布荷重 鉛直方向地震荷重による単位長さ当たりの分布荷重W<sub>6</sub>は,次式で求める。

$$W_6 = \frac{V_2}{2 \cdot \ell_4}$$

(c) 水平方向地震荷重による荷重

図 4-4(3) に示す1本の制御棒案内管が支持板に与える水平方向地震荷重Hpは,次 式で求める。

$$H_{p} = \frac{4 \cdot H}{764}$$

ここで、Hは水平方向地震荷重で「応力解析の方針」の4.4節に示す。

- (d) 曲げ応力及びせん断応力
  - イ. 鉛直方向荷重(死荷重及び鉛直方向地震荷重)
     4.2.2(1)b.項と同様にして求める。
  - 口. 水平方向地震荷重

図 4-4 に示す支持板の計算モデルにより、曲げ応力を求める。

(イ) モーメント固定端におけるモーメント MA

$$MA = \left(-\underbrace{-\underbrace{-}}_{2 \cdot \ell_4} \underbrace{-}_{2 \cdot \ell_4}\right) \cdot H_p$$

- y = mm におけるモーメント  $M_B$   $M_B = \underbrace{\qquad}_{2 \cdot \ell_4} \cdot H_p$
- (ロ) 曲げ応力(一次応力)固定端における曲げ応力

$$\sigma_{y} = \frac{M_{A}}{I_{A}} \cdot e_{A}$$
 $y = \boxed{}$ mm における曲げ応力
 $\sigma_{y} = \frac{M_{B}}{I_{B}} \cdot e_{B}$ 

- ここで、 I<sub>A</sub>: I<sub>A</sub>部の断面二次モーメント I<sub>B</sub>: I<sub>B</sub>部の断面二次モーメント
- (ハ) せん断応力(一次一般膜応力) 固定端におけるせん断応力

$$\tau xy = \frac{H_p}{h c \cdot \ell s}$$

y =\_\_\_\_\_ mm におけるせん断応力

$$\tau xy = \frac{H_p}{h c \cdot \ell_6}$$

4.4 応力の評価

各応力評価点で計算された応力は,応力を分類ごとに重ね合わせ,組合せ応力を求め応力強 さを算出する。

応力強さの算出方法は「応力解析の方針」の5.4節に示す。

- 5. 応力強さの評価
- 5.1 一次一般膜応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-1 に示す。

表 5-1 より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許 容値を満足する。

5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-2 に示す。

表 5-2 より,各許容応力状態の一次一般膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許容値を満足する。



図 4-1 補強ビームの荷重計算モデル(単位:mm)



図 4-2(1) 補強ビームの応力計算モデル



 $\Box \Box \mathcal{T}, \quad \mathbf{b}_{e} = \frac{1}{\ell_{p}} \cdot (2 \cdot \ell_{p}^{2} - 2 \cdot \frac{\pi}{4} \cdot \mathbf{D}^{2} - \frac{\pi}{4} \cdot \mathbf{d}^{2})$ 

図 4-2(2) 補強ビームの応力計算モデル(単位:mm)



W<sub>2</sub>, W<sub>5</sub>, W<sub>6</sub>: 鉛直方向分布荷重

注記 \*: 固定端から最小幅になる部分までの距離

図 4-3 支持板の荷重計算及び応力計算モデル(単位:mm)







H<sub>P</sub>:制御棒案内管用穴1つ当たりに作用する水平方向地震荷重

図 4-4 支持板の応力計算モデル(単位:mm)

応力評価点	補強ビーム	に平行な軸	補強ビームに垂直な軸		
	I $(mm^4)$	e (mm)	I $(mm^4)$	e (mm)	
P01, P02					
P03, P04					
P05, P06					
P07, P08	Ĩ			_	

表 4-1 断面性状

				,	
	許容応力状態		許容応力状態		
応力	III <sub>A</sub> S		$IV_A S$		
評価点	応力	許容値	応力	許容値	
	強さ		強さ		
P01*1	0	172	0	260	
P01'*1	0	172	0	260	
P02*1	0	172	0	260	
P02'*1	0	172	0	260	
P03*1	12	$129^{*3}$	12	$195^{*3}$	
P03' *1	11	$129^{*3}$	11	$195^{*3}$	
P04*1	12	172	12	260	
P04' *1	11	172	11	260	
P05*2	5	$103^{*4}$	7	$156^{*4}$	
P05' *2	5	$103^{*4}$	7	$156^{*4}$	
P06*2	5	172	7	260	
P06' *2	5	172	7	260	
P07*2	16	172	27	260	
P07' *2	16	172	27	260	
P08*2	16	172	27	260	
P08' *2	16	172	27	260	

(単位:MPa)

注記 \*1:評価点は補強ビームを示す。

\*2:評価点は支持板を示す。

\*3:継手効率
を乗じた値を示す。
\*4:継手効率
を乗じた値を示す。
表 5-2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

	許容応	力状態	許容応力状態					
応力	III 2	A S	$IV_A S$					
評価点	応力	許容値	応力	許容値				
	強さ		強さ					
P01*1	19	258	18	391				
P01'*1	21	258	21	391				
P02*1	10	258	10	391				
P02'*1	9	258	9	391				
P03*1	70	$193^{*3}$	72	293* <sup>3</sup>				
P03' *1	64	$193^{*3}$	62	293* <sup>3</sup>				
P04*1	27	258	26	391				
P04' *1	29	258	29	391				
P05*2	24	$154^{*4}$	32	234*4				
P05' *2	11	$154^{*4}$	20	$234^{*4}$				
P06*2	11	258	14	391				
P06' *2	32	258	41	391				
P07*2	53	258	93	391				
P07' *2	68	258	108	391				
P08*2	59	258	98	391				
P08' *2	63	258	102	391				

(単位:MPa)

注記 \*1:評価点は補強ビームを示す。

\*2:評価点は支持板を示す。

\*3:継手効率 を乗じた値を示す。

\*4:継手効率を乗じた値を示す。

V-2-3-3-2-6 燃料支持金具の耐震性についての計算書

1	一般事項・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.1	記号の説明・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.2	適用基準·····	1
1.3	形状・寸法・材料・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.4	解析範囲・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
1.5	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
2.	計算条件 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	5
2.1	設計条件	5
2.2	運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.3	重大事故等時の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.4	荷重の組合せ及び許容応力状態・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.5	材料	5
2.6	物性值 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	5
2.7	荷重の組合せと応力評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.8	許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.9	応力の記号と方向・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3. 3	外荷重の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
3.1	死荷重	6
3.2	地震荷重 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	6
4. <i>J</i>	芯力計算 • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	6
4.1	応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.2	差圧による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.	2.1 荷重条件 (L02) ·····	6
4.	2.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
4.3	外荷重による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.	3.1 荷重条件(L04, L14 及び L16) ·····	7
4.	3.2 計算方法 ······	7
4.4	応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5. 万	芯力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5.1	一次一般膜応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
5.2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8

# 図表目次

図 1-1	形状・寸法・材料・応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
図 4-1	中央燃料支持金具の差圧による応力計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
図 4-2	中央燃料支持金具の外荷重による応力計算モデル・・・・・・・・・・・・・・・	10
表 1-1	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
表 4-1	断面性状 ·····	9
表 5-1	一次一般膜応力強さの評価のまとめ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	11
表 5-2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ・・・・・・・・・・・・・・・・・	12

1. 一般事項

本計算書は、燃料支持金具の耐震性についての計算書である。 燃料支持金具は、炉心支持構造物であるため、添付書類「V-2-3-3-2-1 炉心支持構造物の応 力解析の方針」(以下「応力解析の方針」という。)に基づくものとする。

1.1 記号の説明

記号の説明は、「応力解析の方針」の2章に示す。 さらに、本計算書において、以下の記号を用いる。

記号	記号の説明	単 位
А	断面積	$\mathrm{mm}^2$
$D_{i}$	内径	mm
D <sub>o</sub>	外 径	mm
Ι	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$
$\ell$	高さ	mm
t	厚さ	mm

1.2 適用基準

適用基準は、「応力解析の方針」の1.3節に示す。

- 1.3 形状・寸法・材料
  本計算書で解析する箇所の形状・寸法・材料を図 1-1 に示す。
- 1.4 解析範囲

解析範囲を図 1-1 に示す。

1.5 計算結果の概要
 計算結果の概要を表 1-1 に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,形状不連続部,溶接部及び厳しい荷重作用点に着目 し,応力評価上厳しくなる代表的な評価点を本計算書に記載している。



図1-1(1) 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)



図1-1(2) 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)

## 表 1-1 計算結果の概要

部分及び材料	許容応力状態	一次一般膜応力強さ (MPa)			ー次一般膜+ 一次曲げ応力強さ (MPa)		
		応力 強さ	許容値	応力 評価面	応力 強さ	許容値	応力 評価面
中央	III <sub>A</sub> S	14	172	P01'-P02'	14	258	P01'-P02'
燃料文持金具 SCS13A	IV <sub>A</sub> S	21	248	P01'-P02'	21	372	P01'-P02'
周辺	III <sub>A</sub> S	8	68	P03'-P04'	8	103	P03'-P04'
燃料支持金具 SUS304TP	IV <sub>A</sub> S	12	104	P03'-P04'	12	156	P03'-P04'

## 2. 計算条件

2.1 設計条件
 設計条件を「応力解析の方針」の4.1節に示す。

## 2.2 運転条件

考慮した運転条件を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 2.3 重大事故等時の条件 重大事故等時の条件を「応力解析の方針」の4.3節に示す。
- 2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態 荷重の組合せ及び許容応力状態は、「応力解析の方針」の3.4節に示す。
- 2.5 材料
  各部の材料を図 1-1 に示す。
- 2.6 物性値
  物性値は、「応力解析の方針」の3.3節に示す。
- 2.7 荷重の組合せと応力評価 荷重の組合せと応力評価は、「応力解析の方針」の4.5節に示す。

## 2.8 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節に示す。

## 2.9 応力の記号と方向

応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。

- σ<sub>t</sub>:周方向応力
- $\sigma_{\ell}$ :軸方向応力
- σr: : 半径方向応力
- τ t<sub>ℓ</sub>: せん断応力



- 3. 外荷重の条件
- 3.1 死荷重

燃料支持金具の評価に用いる死荷重を「応力解析の方針」の4.4.1項に示す。

3.2 地震荷重

燃料支持金具の評価に用いる地震荷重を「応力解析の方針」の4.4.3項に示す。

- 4. 応力計算
- 4.1 応力評価点

応力評価点の位置を図 1-1 に示す。

また、各応力評価点の断面性状を表 4-1 に示す。

- 4.2 差圧による応力
  - 4.2.1 荷重条件(L02)
    各運転条件による差圧を「応力解析の方針」の4章の図4-1に示す。
    計算は,設計条件に対して行い,許容応力状態での応力は,比例計算により求める。
  - 4.2.2 計算方法

周辺燃料支持金具の差圧による応力は、応力評価点の位置における断面の円筒を考え計 算する。

一次一般膜応力
 差圧 P<sub>13</sub>による一次一般膜応力は、次式で求める。

$$\sigma t = \frac{1}{Y-1} \cdot P_{13}$$
$$\sigma t = \frac{1}{Y^2-1} \cdot P_{13}$$
$$\sigma r = -\frac{1}{Y+1} \cdot P_{13}$$
$$\Box \Box \Box , \quad Y = \frac{D_0}{D_1}$$

- (2) 一次一般膜+一次曲げ応力
  差圧による一次曲げ応力は存在しない。したがって、一次一般膜+一次曲げ応力は一次
  一般膜応力と同じである。
- 4.3 外荷重による応力
  - 4.3.1 荷重条件(L04, L14 及びL16) 燃料支持金具に働く外荷重を「応力解析の方針」の4.4 節に示す。
  - 4.3.2 計算方法

中央燃料支持金具の外荷重による応力は,応力評価点の位置における断面で,その断面 の最小幅を内径とし,かつ厚さが最小となる円筒を考え計算する。

中央燃料支持金具の外荷重による応力計算のモデルを,図4-2に示す。

周辺燃料支持金具の外荷重による応力は,応力評価点の位置における断面の円筒を考え 計算する。

(1) 一次一般膜応力外荷重による一次一般膜応力は、次式で求める。

$$\sigma \ell = \frac{V}{A} + \frac{M}{I} \cdot \frac{D_{\circ}}{2}$$

$$\tau t\ell = \frac{H}{A}$$

- ここで、M:応力評価点での水平力Hにより発生するモーメント M=H・ℓ
- (2) 一次一般膜+一次曲げ応力
  外荷重による一次曲げ応力は存在しない。したがって、一次一般膜+一次曲げ応力は、
  一次一般膜応力と同じである。
- 4.4 応力の評価

各応力評価点で計算された応力は,応力を分類ごとに重ね合わせ,組合せ応力を求め応力強 さを算出する。

応力強さの算出方法は「応力解析の方針」の 5.4 節に示す。

- 5. 応力強さの評価
- 5.1 一次一般膜応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-1 に示す。

表 5-1 より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許 容値を満足する。

5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-2 に示す。

表 5-2 より,各許容応力状態の一次一般膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許容値を満足する。

表 4-1 断面性状

応力評価点	t (mm)	D 。 (mm)	D <sub>i</sub> (mm)	$\begin{array}{c} A \\ (mm^2) \end{array}$	I (mm <sup>4</sup> )
P01, P02*					
P03, P04					

注記 \*:上段は差圧による応力計算のモデルの断面性状を示し、下段は外荷重による応力 計算のモデルの断面性状を示す。



図 4-1 中央燃料支持金具の差圧による応力計算モデル(単位:mm)



図 4-2 中央燃料支持金具の外荷重による応力計算モデル(単位:mm)

表 5-1 一次一般膜応力強さの評価のまとめ

(単位:MPa)							
	許容応	力状態	許容応	力状態			
応力	III /	A S	IV /	A S			
評価面	応力	許容値	応力	許容値			
	強さ		強さ				
P01	0	170	10	0.40			
P02	9	172	16	248			
P01'			0.1	0.40			
P02'	14	172	21	248			
P03	_	2.2.*	0	1014			
P04	5	68*	9	104*			
P03'		×					
P04'	8	68*	12	104*			
注記 *:継手効率 を乗じた値を示す。							

NT2 補③ V-2-3-3-2-6 R1

表 5-2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

(甲位:MPa)						
	許容応力状態		許容応	力状態		
応力	III /	A S	IV	A S		
評価面	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	9	258	16	372		
P01'						
P02'	14	258	21	372		
P03	_		_			
P04	5	103*	9	156*		
P03'		*		. <b>-</b>		
P04'	8	103*	12	156*		
注記 *:継手効率 を乗じた値を示す						

(単位:MPa)

V-2-3-3-2-7 制御棒案内管の耐震性についての計算書

1. 一般事項・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 1
1.1 記号の説明・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 1
1.2 適用基準・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 1
1.3 形状・寸法・材料・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 1
1.4 解析範囲・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 1
1.5 計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 1
2. 計算条件 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· 4
2.1 設計条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.2 運転条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.3 重大事故等時の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.5 材料・・・・・・	· 4
2.6 物性値・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.7 荷重の組合せと応力評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.8 許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.9 応力の記号と方向・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
3. 外荷重の条件・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
3.1 死荷重・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
3.2 地震荷重・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
4. 応力計算・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
4.1 応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
4.2 差圧による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
4.2.1 荷重条件(L02) ······	· 5
4.2.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
4.3 外荷重による応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 6
4.3.1 荷重条件(L04, L14 及び L16) · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· 6
4.3.2 計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 6
4.4 応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 6
5. 応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	• 7
5.1 一次一般膜応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	• 7
5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 7

## 図表目次

図 1-1	形状・寸法・材料・応力評価点・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
表 1-1	計算結果の概要・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
表 4-1	断面性状 ·····	8
表 5-1	一次一般膜応力強さの評価のまとめ	9
表 5-2	一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ	10

1. 一般事項

本計算書は、制御棒案内管の耐震性についての計算書である。 制御棒案内管は、炉心支持構造物であるため、添付書類「V-2-3-3-2-1 炉心支持構造物の応 力解析の方針」(以下「応力解析の方針」という。)に基づくものとする。

1.1 記号の説明

記号の説明は、「応力解析の方針」の2章に示す。 さらに、本計算書において、以下の記号を用いる。

記号	記号の説明	単 位							
А	断面積	$\mathrm{mm}^2$							
$D_{i}$	内径	内径                mm							
D <sub>o</sub>	外径 mm								
Ι	断面二次モーメント	$\mathrm{mm}^4$							
R $_{\circ}$	外半径	mm							
t	厚さ	mm							
L	長さ	mm							

1.2 適用基準

適用基準は、「応力解析の方針」の1.3節に示す。

1.3 形状・寸法・材料
 本計算書で解析する箇所の形状・寸法・材料を図 1-1 に示す。

## 1.4 解析範囲

解析範囲を図 1-1 に示す。

1.5 計算結果の概要

計算結果の概要を表 1-1 に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,形状不連続部,溶接部及び厳しい荷重作用点に着目 し,応力評価上厳しくなる代表的な評価点を本計算書に記載している。



図1-1 形状・寸法・材料・応力評価点(単位:mm)

表 1-1 計算結果の概要

		一次一般膜応力強さ			一次一般膜+一次曲げ応力強さ			
			(MPa)			(MPa)		
部分及び材料	許容応力状態	応力		応力	応力		応力	
		強さ	計谷値	評価面	強さ	計谷値	評価面	
下部溶接部	III <sub>A</sub> S	8	86	P01'-P02'	8	129	P01'-P02'	
SCS13A	IV <sub>A</sub> S	11	124	P01'-P02'	11	186	P01'-P02'	
長手中央部	III <sub>A</sub> S	14	86	P03'-P04'	14	129	P03'-P04'	
SUS304TP	IV <sub>A</sub> S	20	130	P03'-P04'	20	195	P03'-P04'	

## 2. 計算条件

2.1 設計条件
 設計条件を「応力解析の方針」の4.1節に示す。

## 2.2 運転条件

考慮した運転条件を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 2.3 重大事故等時の条件 重大事故等時の条件を「応力解析の方針」の4.3節に示す。
- 2.4 荷重の組合せ及び許容応力状態 荷重の組合せ及び許容応力状態は、「応力解析の方針」の3.4節に示す。
- 2.5 材料
  各部の材料を図 1-1 に示す。
- 2.6 物性値
  物性値は、「応力解析の方針」の3.3節に示す。
- 2.7 荷重の組合せと応力評価 荷重の組合せと応力評価は、「応力解析の方針」の4.5節に示す。

## 2.8 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節に示す。

## 2.9 応力の記号と方向

応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。

- σ<sub>t</sub>:周方向応力
- $\sigma_{\ell}$ :軸方向応力
- σr: : 半径方向応力
- τ t<sub>ℓ</sub>: せん断応力



- 3. 外荷重の条件
- 3.1 死荷重

制御棒案内管の評価に用いる死荷重を「応力解析の方針」の4.4.1項に示す。

3.2 地震荷重

制御棒案内管の評価に用いる地震荷重を「応力解析の方針」の4.4.3項に示す。

- 4. 応力計算
- 4.1 応力評価点
  応力評価点の位置を図 1-1 に示す。また、各応力評価点の断面性状を表 4-1 に示す。
- 4.2 差圧による応力
- 4.2.1 荷重条件(L02)
  各運転条件による差圧を「応力解析の方針」の4章の図4-1に示す。
  計算は,設計条件に対して行い,各許容応力状態での応力は,比例計算により求める。
- 4.2.2 計算方法
  - (1) 一次一般膜応力
    差圧 P<sub>13</sub>による一次一般膜応力は、次式で求める。

$$\sigma t = -\frac{Y}{Y-1} \cdot P_{13}$$

$$\sigma_{\ell} = 0$$

$$\sigma_{r} = -\frac{Y}{Y+1} \cdot P_{13}$$

(2) 一次一般膜+一次曲げ応力
 差圧による一次曲げ応力は存在しない。したがって、一次一般膜+一次曲げ応力は一次
 一般膜応力と同じである。

- 4.3 外荷重による応力
  - 4.3.1 荷重条件(L04, L14 及びL16) 制御棒案内管に働く外荷重を「応力解析の方針」の4.4 節に示す。
  - 4.3.2 計算方法
    - (1) 一次一般膜応力外荷重による一次一般膜応力は、次式で求める。

$$\sigma \ell = \frac{V}{A} + \frac{M}{I} \cdot \frac{D_{\circ}}{2}$$

$$\tau \ {\rm t} \ell {=} \frac{H}{A}$$

4.4 応力の評価

各応力評価点で計算された応力は、応力を分類ごとに重ね合わせ、組合せ応力を求め応力強 さを算出する。

応力強さの算出方法は「応力解析の方針」の5.4節に示す。

- 5. 応力強さの評価
- 5.1 一次一般膜応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-1 に示す。

表 5-1 より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許 容値を満足する。

5.2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価

各許容応力状態における評価をまとめて、表 5-2 に示す。

表 5-2 より,各許容応力状態の一次一般膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5 節に示す許容値を満足する。

表 4-1	断面性状	

応力評価点	t (mm)	D <sub>o</sub> (mm)	D <sub>i</sub> (mm)	A (mm²)	I (mm <sup>4</sup> )
P01, P02					
P03, P04					

表 5-1 一次一般膜応力強さの評価のまとめ

			(	〕 単位:MPa	
	許容応	許容応力状態		許容応力状態	
応力	Ш	AS	IV <sub>A</sub> S		
評価面	応力 強さ	許容値	応力 強さ	許容値	
P01 P02	7	86*	8	124*	
P01' P02'	8	86*	11	124*	
P03 P04	11	86*	17	130*	
P03' P04'	14	86*	20	130*	
注記 *:継手効率 を乗じた値を示す。					

			()	単位:MPa)
	許容応力状態		許容応力状態	
応力	Ш	AS	IV <sub>A</sub> S	
評価面	応力 強さ	許容値	応力 強さ	許容値
P01 P02	7	129*	8	186*
P01' P02'	8	129*	11	186*
P03 P04	11	129*	17	195*
P03' P04'	14	129*	20	195*
 注記 *:継手効率 を乗じた値を示す。				

表 5-2 一次一般膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

V-2-3-4-1-1 原子炉圧力容器の応力解析の方針

1. 概要	1
1.1 一般事項	1
1.2 構造の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.3 適用基準	4
2. 記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3. 計算条件	7
3.1 評価対象箇所	7
3.2 形状及び寸法	8
3.3 物性值	8
3.4 荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態) ・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
3.5 許容限界	8
4. 荷重条件	9
4.1 設計条件	9
4.2 運転条件	9
4.2.1 運転状態Ⅰ及びⅡ ·····	9
4.2.2 運転状態Ⅲ ·····	10
4.2.3 運転状態Ⅳ ······	10
4.3 重大事故等時の条件	10
4.4 外荷重の条件	10
4.5 荷重の組合せと応力評価	11
5. 応力解析の手順	12
5.1 計算に使用する解析コード	12
5.2 荷重条件の選定・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
5.3 応力の評価(ボルトを除く。) ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
5.3.1 主応力	12
5.3.2 応力強さ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
5.3.3 一次応力強さ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
5.3.4 一次+二次応力強さ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	13
5.4 繰返し荷重の評価(ボルトを除く。)	13
5.4.1 疲労解析	13
5.5 ボルトの応力評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	14
5.6 特別な評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	14
5.6.1 純せん断応力の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	14
5.6.2 座屈に対する評価	14

5.7	原子炉圧力容器	の基礎ボ	ルトの評価	•••••	 	14
6. 言	平価結果の添付			•••••	 •••••	15
6.1	応力評価結果				 	15
6.2	繰返し荷重の評	価結果		•••••	 ••••••	15
7. Ę	別用文献 •••••				 	16

# 図表目次

図3-1	全体断面図	17
図4-1	各運転状態(供用状態)における差圧・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
図4-2	原子炉圧力容器の運転条件	20
図4-3	ノズル等の運転条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
表1-1	原子炉圧力容器の構造計画 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
表3-1	材料の分類と外荷重による応力計算に使用する物性値 ・・・・・・・・・・	35
表3-2	繰返し荷重の評価に使用する材料の物性値 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・	36
表3-3	荷重の組合せ及び許容応力状態・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	37
表3-4	許容限界(クラス1容器及び重大事故等クラス2容器) ・・・・・・・・・・	39
表3-5	クラス1容器(ボルトを除く。)用材料の許容限界	40
表3-6	クラス1容器ボルト材料の許容限界 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	42
表3-7	原子炉圧力容器の基礎ボルトの許容限界 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	43
表4-1	外荷重	44
表4-2	荷重の組合せ	55
表5-1	繰返しピーク応力強さの割増し方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	56

- 1. 概要
- 1.1 一般事項

本書は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」及び「V-3-1-6 重大事故等クラス 2機器及び重大事故等クラス2支持構造物の強度計算の基本方針」にて設定している構造強 度の設計方針に基づき、原子炉圧力容器及び原子炉圧力容器の基礎ボルト(4.2節に示す評価 対象箇所)に関する応力解析の方針を述べるものである。

本書では,原子炉圧力容器の耐震評価及び重大事故等時における強度評価について記載する。

注:本書に記載していない特別な内容がある場合は、添付書類「V-2-3-4-1-2 原子炉圧力容 器の耐震性についての計算書(その1)」、「V-2-3-4-1-3 原子炉圧力容器の耐震性に ついての計算書(その2)」及び「V-3-3-1 原子炉圧力容器の強度計算書」に示す。 (以下、これらの計算書を総称して「応力計算書」という。) 1.2 構造の説明

原子炉圧力容器の構造計画を表1-1に示す。 原子炉圧力容器は、下記の機器により構成される。

- (1) 胴板
- (2) 主フランジ、上部鏡板及びスタッドボルト
- (3) 下部鏡板
- (4) 制御棒駆動機構ハウジング貫通部
- (5) 中性子計測ハウジング貫通部
- (6) 再循環水出口ノズル (N1)
- (7) 再循環水入口ノズル (N2)
- (8) 主蒸気ノズル (N3)
- (9) 給水ノズル (N4)
- (10) 炉心スプレイノズル (N5)
- (11) 上鏡スプレイノズル (N6)
- (12) 予備ノズル (N6B) \*
- (13) ベントノズル (N7)
- (14) ジェットポンプ計測管貫通部ノズル (N8)
- (15) 制御棒駆動水戻りノズル (N9)
- (16) 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)
- (17) 計装ノズル (N11, N12, N16)
- (18) ドレンノズル (N15)
- (19) 低圧注水ノズル (N17)
- (20) 原子炉圧力容器スカート
- (21) ブラケット類
- (22) 原子炉圧力容器の基礎ボルト
- 注記 \*:建設時より閉止プラグが設置されており、申請範囲外である。

計画の概要		
基礎・支持構造	主体構造	燃略愽道凶
原子炉圧力容器を原子炉	原子炉圧力容器は,胴板,主フ	ベントノズル $(N7)$ 上鏡スプレイノズル $(N6)$ 予備ノズル $(N6B)$
圧力容器スカートが支持	ランジ,上部鏡板及びスタッド	吊金具
する。また,原子炉圧力	ボルト、下部鏡板、制御棒駆動	スタッドボルト スチームドライヤ ホールドダウン
容器スカートは基礎ボル	機構ハウジング貫通部,中性子	ブラケット 主フランジ
トにてペデスタルに固定	計測ハウジング貫通部,再循環	ガイドロッドブラケット
する。	水出ロノズル,再循環水入口ノ	主蒸気ノズル (N3) スチームドライヤ
	ズル,主蒸気ノズル,給水ノズ	サポートブラケット
	ル,炉心スプレイノズル,上鏡	ブラケット
	スプレイノズル,予備ノズル,	給水ノズル (N4)
	ベントノズル,ジェットポンプ	制御棒駆動水 ブラケット
	計測管貫通部ノズル,制御棒駆	
	動水戻りノズル,差圧検出・ほ	低圧注水ノスル (N17) 炉心スプレイ ブラケット 計准 ノブル (N16)
	う酸水注入管ノズル,計装ノズ	
	ル,ドレンノズル,低圧注水ノ	胴板
	ズル、ブラケット類より構成さ	再循環水出口ノズル (N1) 再循環水入口ノズル (N2)
	れる。	ジェットポンプ計測管
		貫通部ノズル (N8)
		制御棒駆動機構ハウジング貫通部
		中性子計測ハウジング貫通部
		原子炉圧力容器スカート
		差圧検出・ほう酸水 、 注入管ノズル(N10) ドレンノズル(N15)

表1-1 原子炉圧力容器の構造計画

1.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1987(日本電気協会)
- (2) 原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補一
  1984(日本電気協会)
- (3) 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1991追補版(日本電気協会)
  (以降「JEAG4601」と記載しているものは上記3指針を指す。)
- (4) 発電用原子力設備規格 設計・建設規格(2005 年版(2007 年追補版含む。)) JS
  ME S NC 1-2005/2007(日本機械学会)(以下「設計・建設規格」という。)
- 注:本書及び応力計算書において,設計・建設規格の条項は「設計・建設規格 ○○○-△△△△ (◇)a. (a)」として示す。
# 2. 記号の説明

本書及び応力計算書において、以下の記号を使用する。ただし、本書及び応力計算書中に別途記載ある場合は、この限りでない。

記号	記 号 の 説 明	単 位
A <sub>0</sub>	簡易弾塑性解析に使用する係数	_
а	簡易弾塑性解析に使用する係数	_
Во	簡易弾塑性解析に使用する係数	_
Е	縦弾性係数	MPa
Εo	設計疲労線図に使用されている縦弾性係数	MPa
F	ピーク応力	MPa
F <sub>x</sub>	水平力	Ν
F <sub>y</sub>	鉛直力	Ν
F <sub>z</sub>	軸力	Ν
Н	水平力	Ν
i	応力振幅のタイプ	—
K	簡易弾塑性解析に使用する係数	—
K <sub>b</sub>	曲げに対する応力集中係数	—
K <sub>e</sub>	簡易弾塑性解析に用いる繰返しピーク応力強さの補正係数	—
K <sub>n</sub>	引張りに対する応力集中係数	—
k	応力振幅のタイプの総数	—
М	モーメント	N•m
$M_{\rm z}$	ねじりモーメント	N•m
N a	S ℓ' に対応する許容繰返し回数	旦
N <sub>c</sub>	実際の繰返し回数	旦
Рь	一次曲げ応力	MPa
P <sub>L</sub>	一次局部膜応力	MPa
$P_{m}$	一次一般膜応力	MPa
Q	二次応力	MPa
q	簡易弾塑性解析に使用する係数	—
S	10 <sup>6</sup> 回又は10 <sup>11</sup> 回に対する許容繰返しピーク応力強さ	MPa
S <sub>d</sub> *	弾性設計用地震動Saにより定まる地震力又は静的地震力	—
S <sub>s</sub>	基準地震動S。により定まる地震力	—
S 12	主応力差 σ1-σ2	MPa
S 23	主応力差 σ <sub>2</sub> -σ <sub>3</sub>	MPa
S 31	主応力差 $\sigma_3 - \sigma_1$	MPa

記号	記 号 の 説 明	単 位
S <sub>a</sub>	許容繰返しピーク応力強さ	MPa
Sℓ	繰返しピーク応力強さ	MPa
Sℓ'	補正繰返しピーク応力強さ	MPa
$S_{m}$	設計応力強さ	MPa
S <sub>n</sub>	運転状態Ⅰ及びⅡにおける一次+二次応力の応力差最大範囲	MPa
$S_n$ <sup>#1</sup>	地震荷重S 。 *による一次+二次応力の応力差最大範囲	MPa
$S_n$ <sup>#2</sup>	地震荷重S。による一次+二次応力の応力差最大範囲	MPa
S <sub>p</sub>	一次+二次+ピーク応力の応力差範囲	MPa
$S_p^{\#1}$	地震荷重S 。 *による一次+二次+ピーク応力の応力差範囲	MPa
S $_{p}$ #2	地震荷重S。による一次+二次+ピーク応力の応力差範囲	MPa
S <sub>u</sub>	設計引張強さ	MPa
S <sub>y</sub>	設計降伏点	MPa
U $_{\rm f}$	疲労累積係数(U <sub>n</sub> +U <sub>sd</sub> 又はU <sub>n</sub> +U <sub>ss</sub> )	_
U <sub>n</sub>	運転状態Ⅰ及びⅡにおける疲労累積係数	_
$U_{Sd}$	地震荷重S 。 *による疲労累積係数	_
U <sub>Ss</sub>	地震荷重S。による疲労累積係数	_
V	鉛直力	Ν
α	形状係数(純曲げによる全断面降伏荷重と初期降伏荷重の比又は1.5のいずれ	—
	か小さい方の値)	
ν	ポアソン比	—
σ 1	主応力	MPa
σ2	主応力	MPa
σ <sub>3</sub>	主応力	MPa
σℓ	軸方向応力	MPa
σr	半径方向応力	MPa
$\sigma_{ m t}$	周方向応力	MPa
$\tau$ $\ell$ r	せん断応力	MPa
aurt	せん断応力	MPa
$ au_{t\ell}$	せん断応力	MPa
III <sub>A</sub> S	設計・建設規格の供用状態C相当の許容応力を基準として、それに地震により	—
	生じる応力に対する特別な応力の制限を加えた許容応力状態	
$IV_AS$	設計・建設規格の供用状態D相当の許容応力を基準として、それに地震により	—
	生じる応力に対する特別な応力の制限を加えた許容応力状態	
$V_AS$	運転状態V相当の応力評価を行う許容応力を基本として、それに地震により生	—
	じる応力に対する特別な応力の制限を加えた許容応力状態	

### 3. 計算条件

### 3.1 評価対象箇所

#### 応力計算書において評価を実施する対象は次のとおりである。(表1-1,図3-1参照)

				評価対象	
	機器名称		耐震性につい (許容応力状態	強度計算書	
			III A S IV A S	V A S	(に対する評価)
(1)	胴板		0	0	0
(2)	主フ	ランジ,上部鏡板及びスタッドボルト	$\times^{*1}$	$\times^{*1}$	0
(3)	下部	鏡板	0	0	0
(4)	制御	棒駆動機構ハウジング貫通部	0	0	0
(5)	中性	子計測ハウジング貫通部	$\times *^2$	$\times^{*2}$	0
(6)	再循	環水出口ノズル(N1)	0	0	0
(7)	再循	環水入口ノズル(N2)	0	0	0
(8)	主蒸	気ノズル(N3)	0	0	0
(9)	給水	ノズル (N4)	0	0	0
(10)	炉心	スプレイノズル(N5)	0	0	0
(11)	上鏡	スプレイノズル (N6)	0	0	0
(12)	ベン	トノズル (N7)	0	0	0
(13)	ジェ	ットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)	0	0	0
(14)	制御	棒駆動水戻りノズル(N9)	$\times *^3$	$\times$ * <sup>3</sup>	$\times$ * <sup>3</sup>
(15)	差圧	検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)	0	0	0
(16)	計装	ノズル (N11, N12, N16)	0	0	0
(17)	ドレ	ンノズル (N15)	0	0	0
(18)	低圧	注水ノズル(N17)	0	0	0
(19)	原子	炉圧力容器スカート	0	$\times$ * <sup>5</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>
(20)		スタビライザブラケット	0	$\times$ * <sup>5</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>
(21)	ブ	スチームドライヤサポートブラケット	0	$\times$ * <sup>5</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>
(22)	フケ	給水スパージャブラケット	0	$\times$ * <sup>5</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>
(23)	ット	炉心スプレイブラケット	0	$\times$ * <sup>5</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>
(24)	類	ガイドロッドブラケット	$\times$ * <sup>4</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>	$\times$ * <sup>5</sup>
(25)		スチームドライヤホールドダウンブラケット	$\times$ * <sup>4</sup>	$\times * 5$	$\times *^{5}$
(26)	原子	炉圧力容器の基礎ボルト	0	$\times *^{5}$	× * <sup>5</sup>

注:「〇」は評価対象,「×」は評価対象外を示す。

注記 \*1:作用する主たる荷重は内圧であり、地震力を負担するような部位ではないため対象外とする。

- \*2:結果の厳しくなる制御棒駆動機構ハウジング貫通部を代表として評価するため対象外とする。
- \*3:建設時より閉止プラグが設置されており、外荷重が作用するような部位ではないため対象外とする。
- \*4:使用条件が一時的(機器搬出入時又は事故時のドライヤの浮上がり等)なものであり,通常運転時に外荷 重が作用しないことから対象外とする。

\*5:設計基準対象設備としてのみ申請する設備

3.2 形状及び寸法

各部の形状及び寸法は、応力計算書に示す。

3.3 物性值

材料の分類と外荷重による応力計算に使用する物性値を表3-1に示す。 地震荷重による繰返し荷重の評価に使用する材料の物性値を表3-2に示す。

- 3.4 荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態) 原子炉圧力容器の評価に用いる荷重の組合せ及び許容応力状態(供用状態)を表3-3に示す。
- 3.5 許容限界
  - (1) 設計応力強さS<sub>m</sub>,設計降伏点S<sub>y</sub>及び設計引張強さS<sub>u</sub>は,それぞれ設計・建設規格 付録材 料図表 Part5 表1,表2,表8及び表9に定められたものを使用する。
  - (2) 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sの一次応力強さの評価には、各運転状態における流体の最高温度(運転状態 I 及び II: □℃)に対する許容限界を用いる。供用状態E\*の一次応力強さの評価には、運転状態Vにおける評価温度条件(302 ℃)に対する許容限界を用いる。また、許容応力状態III<sub>A</sub>S及び許容応力状態IV<sub>A</sub>Sの一次+二次応力強さ及び繰返し荷重の評価には、運転温度 □℃: 定格出力運転時の蒸気温度)に対する許容限界を用いる。
  - (3) 容器(ボルトを除く。)の各許容応力状態の応力評価に用いる許容限界は、表3-4及び表3-5に 示すとおりである。

これらの表に記載のない軸圧縮荷重を受ける場合に対する許容応力は、応力計算書に記載するものとする。

- (4) ボルトの供用状態Eの応力評価に用いる許容応力は、表3-6に示すとおりである。
- (5) 原子炉圧力容器の基礎ボルトの応力評価に用いる許容応力は、表3-7に示すとおりである。
- 注記 \*:供用状態Eとは、重大事故等時の状態(運転状態V)であり、供用状態Dを超える状態 である。許容限界の算出式は供用状態Dと同様とする。

4. 荷重条件

原子炉圧力容器は,以下の荷重条件に耐えるように設計する。 各機器の応力解析には,本章に示す荷重を考慮する。

4.1 設計条件

原子炉圧力容器の最高使用圧力	:8.62 MPa
最高使用温度	: 302 °C
設計差圧	: 図4-1に示す。

#### 4.2 運転条件

運転条件及び記号は、次のとおりである。また、これらの記号を解析及び評価に用いる場合にお いて、同一事象内に複数の解析時点がある場合は記号に小番号を付して使用する。

[例 C03-01, C03-02]

なお, 各計算書においては, { }内の名称を用いる。

計算書では以下に示す運転状態のうち,一次応力強さの評価については,各許容応力状態(供 用状態)を定義する各運転状態のうち,最も厳しい運転条件について選定する。

また,地震荷重S<sub>4</sub>\*及び地震荷重S<sub>5</sub>の繰返し回数は,地震動に対する応答特性等を考慮して, それぞれ回とする。なお, の許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sにおける地震荷重S<sub>4</sub>\*の繰返し回数は, 回とする。

4.2.1 運転状態 I 及びⅡ

(1)	ボルト締付け	{ボルト締付け}	[C01]
(2)	耐圧試験(最高使用圧力以下)	{耐圧試験最高使用圧力以下}	[C02]
(3)	起動(昇温)	{起動昇温}	[C03]
(4)	起動 (タービン起動)	{起動タービン起動}	[C04]
(5)	夜間低出力運転(出力75%)	{夜間低出力運転出力}	[C05]
(6)	週末低出力運転(出力50%)	{週末低出力運転出力}	[C06]
(7)	制御棒パターン変更	{制御棒パターン変更}	[C07]
(8)	給水加熱機能喪失(発電機トリップ)	{発電機トリップ}	[C08]
(9)	給水加熱機能喪失(給水加熱器部分バイパス)	{給水加熱器部分バイパス}	[C09]
(10)	スクラム(タービントリップ)	{スクラムタービントリップ}	[C10]
(11)	スクラム(その他のスクラム)	{スクラムその他スクラム}	[C11]
(12)	定格出力運転	{定格出力運転}	[C12]
(13)	停止(タービン停止)	{停止タービン停止}	[C13]
(14)	停止(高温待機)	{停止高温待機}	[C14]
(15)	停止(冷却)	{停止冷却}	[C15]

(16)	停止(容器満水)	{停止容器満水}	[C16]
(17)	停止(満水後冷却)	{停止満水後冷却}	[C17]
(18)	ボルト取外し	{ボルト取外し}	[C18]
(19)	燃料交換	{燃料交换}	[C19]
(20)	スクラム(原子炉給水ポンプ停止)	{スクラム原子炉給水ポンプ停止}	[C20]
(21)	スクラム(逃がし安全弁誤作動)	{スクラム逃がし安全弁誤作動}	[C21]

#### 4.2.2 運転状態Ⅲ

(1)	スクラム(過大圧力)	{スクラム過大圧力}	[C22]
(2)	冷却材再循環系仕切弁誤作動(冷状態)	{冷再循環系仕切弁誤作動}	[C23]
(3)	冷却材再循環ポンプ誤作動(冷状態)	{冷再循環ポンプ誤起動}	[C24]

#### 4.2.3 運転状態IV

(1) 冷却材喪失事故	{冷却材喪失事故}	[C25]
-------------	-----------	-------

各運転条件における原子炉圧力容器の周囲の流体の温度,圧力の変化及びその繰り返し回数を 図4-2に示す。

### 4.3 重大事故等時の条件

- 重大事故等時の条件は以下のとおりである。
  - 圧力条件 : 設計条件と同じ
  - 温度条件 : 設計条件と同じ

差圧条件 : 図4-1に示す。

#### 4.4 外荷重の条件

原子炉圧力容器の評価に用いる外荷重及びその条件ついて表4-1に示す。

4.5 荷重の組合せと応力評価

荷重の組合せと応力評価項目の対応を表4-2に示す。表4-2及び応力計算書において、荷重の種類 と記号は以下のとおりである。

なお、荷重の組合せについては各機器ごとに適切に組み合わせる。

	荷重	記号
(1)	内圧	[L01]
(2)	差圧又は動圧	[L02]
(3)	死荷重	[L04]
(4)	熱変形力(熱膨張差により生じる荷重)	[L07]
(5)	ボルト荷重	[L11]
(6)	配管又は機器の地震時の慣性力による地震荷重S 」*(一次荷重)	[L14]
(7)	配管又は機器の拘束点の地震時の相対変位による地震荷重 S d* (二次荷重)	[L15]
(8)	配管又は機器の地震時の慣性力による地震荷重S。(一次荷重)	[L16]
(9)	配管又は機器の拘束点の地震時の相対変位による地震荷重S 。(二次荷重)	[L17]
(10)	外荷重(運転状態 I 及び II における荷重) [L12, L13,	L18, L19]
(11)	外荷重(供用状態Eにおける荷重)	[L23, L24]

- 5. 応力解析の手順 応力評価の手順について述べる。
- 5.1 計算に使用する解析コード

解析コードは「NOPS」、「ASHSD2-B」及び「TACF」を用いる。なお、評価に用 いる解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類「V-5-31 計算機プログラ ム(解析コード)の概要・NOPS」、「V-5-53 計算機プログラム(解析コード)の概要・A SHSD2-B」及び「V-5-54 計算機プログラム(解析コード)の概要・TACF」に示す。

5.2 荷重条件の選定

応力解析においては、4章に示した荷重条件のうちから、その部分に作用する荷重を選定して計 算を行う。

- 5.3 応力の評価 (ボルトを除く。)
- 5.3.1 主応力

計算した応力は、応力の分類ごとに重ね合わせ、組合せ応力を求める。

組合せ応力は、一般に $\sigma_t$ 、 $\sigma_\ell$ 、 $\sigma_r$ 、 $\tau_{t\ell}$ 、 $\tau_{\ell r}$ 、 $\tau_{r t}$ の6成分をもつが、主応力 $\sigma$ は、 引用文献(1)の1.3.6項により、次式を満足する3根 $\sigma_1$ 、 $\sigma_2$ 、 $\sigma_3$ として計算する。

 $\sigma^{3} - (\sigma_{t} + \sigma_{\ell} + \sigma_{r}) \cdot \sigma^{2} + (\sigma_{t} \cdot \sigma_{\ell} + \sigma_{\ell} \cdot \sigma_{r} + \sigma_{r} \cdot \sigma_{t} - \tau_{t_{\ell}}^{2} - \tau_{rt}^{2}) \cdot \sigma - \sigma_{t} \cdot \sigma_{\ell} \cdot \sigma_{r} + \sigma_{t} \cdot \tau_{\ell r}^{2} + \sigma_{\ell} \cdot \tau_{rt}^{2} + \sigma_{r} \cdot \tau_{t_{\ell}}^{2} - 2 \cdot \tau_{t\ell} \cdot \tau_{\ell r} \cdot \tau_{rt} = 0$ 上式により主応力を求める。

5.3.2 応力強さ

以下の3つの主応力差の絶対値で最大のものを応力強さとする。

 $S_{12} = \sigma_1 - \sigma_2$  $S_{23} = \sigma_2 - \sigma_3$  $S_{31} = \sigma_3 - \sigma_1$ 

5.3.3 一次応力強さ

許容応力状態ⅢAS,許容応力状態ⅣAS及び供用状態Eにおいて生じる一次一般膜応力強さ, 一次局部膜応力強さ及び一次膜+一次曲げ応力の応力強さが,3.5節に示す許容限界を満足する ことを示す。

ただし、一次局部膜応力強さより一次膜+一次曲げ応力強さの方が発生値及び許容応力の観 点で厳しくなることから、一次局部膜応力強さの評価については省略する。 5.3.4 一次+二次応力強さ

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおいて生じる一次+二次応力強さの応力差最大 範囲(S<sub>n</sub><sup>#1</sup>, S<sub>n</sub><sup>#2</sup>)が、3.5節に示す許容限界を満足することを示す。

本規定を満足しない応力評価点については、5.4節で述べる設計・建設規格 PVB-3300に基づいた簡易弾塑性解析を行う。

なお,重大事故等は発生回数が少ないことから,供用状態Eにおける一次+二次応力強さに 対する評価については省略する。

5.4 繰返し荷重の評価(ボルトを除く。)

繰返し荷重の評価は、運転状態Ⅰ及びⅡによる荷重並びに許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態 Ⅳ<sub>A</sub>Sによる荷重を用いて、次の方法によって行う。

なお、重大事故等は発生回数が少ないことから、供用状態Eにおける繰返し荷重に対する評価に ついては省略する。

5.4.1 疲労解析

以下の手順で疲労解析を行う。

- (1) 運転状態 I 及び II において生じる一次+二次+ピーク応力強さの応力差の変動並びに許容 応力状態 III AS 及び許容応力状態 IVAS において生じる一次+二次+ピーク応力強さの応力差 の変動を求める。また、この変動の繰返し回数として、4.2節に示す運転条件及び地震荷重の 繰返し回数を考慮する。
- (2) 応力差の変動とその繰り返し回数より、一次+二次+ピーク応力の応力差範囲( $S_p$ ,  $S_p$ <sup>#1</sup>及び $S_p$ <sup>#2</sup>)及びこの応力振幅の繰返し回数を求める。
- (3) 繰返しピーク応力強さは、次式により求める。

$$S_{\ell} = \frac{S_p}{2}$$

ただし、一次+二次応力の応力差最大範囲(S<sub>n</sub>, S<sub>n</sub>#1又はS<sub>n</sub>#2)が3・S<sub>m</sub>を超える応 力評価点については、設計・建設規格 PVB-3300の簡易弾塑性解析の適用性の検討を行い、 適合する場合は、表5-1に示す方法により繰返しピーク応力強さの割増しを行う。

(4) 設計疲労線図に使用している縦弾性係数(E<sub>0</sub>)と解析に用いる縦弾性係数(E)との比を 考慮し、繰返しピーク応力強さを次式で補正する。

$$S_{\ell}' = S_{\ell} \cdot \frac{E_0}{E}$$

なお, EとEoは表3-2に示す。

(5) 疲労累積係数(U<sub>f</sub>)

疲労累積係数(U<sub>f</sub>)は、S<sub>ℓ</sub>'に対応する許容繰返し回数が10<sup>6</sup>回以下(低合金鋼及び炭 素鋼)又は10<sup>11</sup>回以下(オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金)となる応力振 幅について、次式により求める。設計・建設規格 PVB-3114又はPVB-3315に従って、運転状 態 I 及びIIにおける疲労累積係数U<sub>n</sub>と許容応力状態III<sub>A</sub>Sにおける疲労累積係数U<sub>sd</sub>又は許 容応力状態IV<sub>A</sub>Sにおける疲労累積係数U<sub>ss</sub>の和U<sub>f</sub>(U<sub>n</sub>+U<sub>sd</sub>又はU<sub>n</sub>+U<sub>ss</sub>)が、1以下 であることを示す。

オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金の場合,繰返しピーク応力強さ194 MPa 以下の設計疲労線図は,設計・建設規格 表 添付4-2-2の曲線Cを用いる。

疲労累積係数 
$$(U_f) = \sum_{i=1}^{k} \frac{N_c(i)}{N_a(i)}$$

5.5 ボルトの応力評価

ボルトの応力評価は,設計・建設規格 PVB-3121に基づき,ボルトの軸方向に垂直な断面の平均 引張応力及び平均引張応力+曲げ応力について行う。供用状態Eにおいて生じる平均引張応力及び 平均引張応力+曲げ応力が,3.5節に示す許容応力を満足することを示す。

5.6 特別な評価

5.6.1 純せん断応力の評価

純せん断荷重を受ける部分は,設計・建設規格 PVB-3115により評価する。解析箇所を以下 に示す。評価方法は応力計算書に示し,許容応力は表3-5(4)に示す。

- (1) 給水スパージャブラケット
- 5.6.2 座屈に対する評価

軸圧縮荷重又は外圧を受ける部分は、設計・建設規格 PVB-3117又はPVB-3200, あるいはJ EAG4601により評価する。

解析箇所を以下に示す。評価方法及び許容応力は、応力計算書に示す。

- (1) 制御棒駆動機構ハウジング貫通部
- (2) 原子炉圧力容器スカート
- 5.7 原子炉圧力容器の基礎ボルトの評価 原子炉圧力容器基礎ボルトの評価方法は応力計算書に示し、許容応力は表3-7に示す。

6. 評価結果の添付

応力評価点番号は,機器ごとに記号P01からの連番とする。奇数番号を内面の点,偶数番号を外面 の点として,応力計算書の形状・寸法・材料・応力評価点を示す図において定義する。

なお、軸対称モデル解析において、非軸対称な外荷重による応力評価を行った場合、荷重の入力方 位と応力評価点の方位の関係により応力に極大値と極小値が生じる。外荷重による応力が極大となる 方位の応力評価点は[例 P01]と表し、極小となる方位の応力評価点にはプライム(')を付けて [例 P01']と表す。

一次応力の評価は、内外面の応力評価点を含む断面(応力評価面)について行う。



- 6.1 応力評価結果
  - (1) 次の応力評価結果は、全応力評価点(面)について添付する。
    - a. 一次一般膜応力強さの評価のまとめ
    - b. 一次局部膜応力又は一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ
    - c. 一次+二次応力強さの評価のまとめ
    - d. 疲労累積係数の評価のまとめ
  - (2) 次の特別な評価は、対象となるすべての部位について評価し、この結果を記載する。
    - a. 純せん断応力
    - b. 座屈
  - (3) 原子炉圧力容器の基礎ボルトの評価は、次の応力評価結果を記載する。
    - a. 引張応力
    - b. せん断応力
- 6.2 繰返し荷重の評価結果

運転状態Ⅰ及びⅡにおける疲労累積係数に許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S又は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sのいずれか 大きい方の疲労累積係数を加えた値の計算結果については、それぞれの部分で最も厳しい部分につ いて添付する。

# 7. 引用文献

文献番号は、本書及び応力計算書において共通である。

(1) 機械工学便覧 基礎編 α3(日本機械学会)



NT2 補③ V-2-3-4-1-1 R0



(単位:MPa)

部位		運転状態 Ⅰ, Ⅱ	供用状態 E
領域 C 差圧			

図4-1(1) 各運転状態(供用状態)における差圧

(単位:MPa)

部位		運転状態 Ⅰ, Ⅱ	102	供用状態 E	ad2
再循環水入口ノズル	(N2)				
給水ノズル	(N4)				
低圧炉心スプレイノズル	(N5)				
高圧炉心スプレイノズル	(N5)				
低圧注水ノズル	(N17)			-	

図 4-1(2) 各運転状態(供用状態)における差圧

運転状態										Ι	及び I	Ι											Ш		IV
運転条件	C01	C02	C03	C04	C05	C06	C07	C08	C09	C10	C11	C12	C13	C14	C15	C16	C17	C18	C19	C20	C21	C22	C23	C24	C25
運転名称	ボルト 締付け	耐圧試験 最高使用 圧力以下	昇温	<sup>起動</sup> タービン 起動	夜間 低出力 運転 (出力 75%)	週末 低出力 運転 (出力 50%)	制御棒 ハ <sup>° ターン</sup> 変更	<u>給水加熱</u> 発電機 トリッフ <sup>°</sup>	機能喪失 給水加熱 器部分 <sup>バイハ° ス</sup>	スク ターヒ <sup>*</sup> ン トリッフ <sup>°</sup>	ラム その他の スクラム	定格出力運転	ターヒ゛ン 停止	高温 待機	停止 冷却	容器 満水	満水後 冷却	ボルト 取外し	燃料 交換	スク 原子炉給水ポンプ停止	ラム 逃がし 安全弁 誤作動	過大圧力	冷却材 再循環系 仕切弁 誤作動 (冷状態)	冷却材 再循環 <sup>ポンフ<sup>°</sup> 誤起動 (冷状態)</sup>	冷却材 喪失事故





# 原子炉圧力容器内領域区分



運転条件 CO1 CO2 CO3	C04 C05 C06 C07 C08 C09	<u>C10</u> C11 C12 C13 C14 C15 C16 C17 C18~C19	C20 C21 C22	C23 C24 C25
	1 I I I I I I I I I I I I I I I I I I I		······································	8 1
-				-
-				
注 1				7
注 1				

図 4-2(2) 原子炉圧力容器の運転条件(ジェットポンプディフューザーの運転条件)

運	眃 状	能										I	及びI	[											Ш		IV
運	転 条	件	C01	C02	C03	C04	C05	C06	C07	C08	C09	C10	C11	C12	C13	C14	C15	C16	C17	C18	C19	C20	C21	C22	C23	C24	C25
運	眃 名	称	ボルト 締付け	耐圧試験 最高使用 圧力以下		記動 タービン 起動	夜間 低出力 運転 (出力 75%)	週末 低出力 運転 (出力 50%)	制御棒 バターン 変更	給水加熱 発電機 トリップ	機能喪失 給水加熟 器部分 バイパス	スク ダーヒ <sup>^</sup> ン トリップ	ラム その他の スクラム	定格 出力 運転	タービン 停止	高温 待機	停止 冷却	容器 満水	満水後 冷却	ボルト 取外し	燃料 交換	スク 原子炉給水ボンブ停止	ラム 逃がし 安全弁 誤作動	過大圧力	冷却材 再循環系 仕切弁 誤作動 (冷状態)	冷却材 再循環 <sup>ポンプ</sup> 誤起動 (冷状態)	冷却材 喪失事故
																									01/2020	010 00000	
注 ·												_															

図 4-2(3) 原子炉圧力容器の運転条件(差圧)

運転条件	¢ C01	C02	C03~C09	C10~C11	定常	制御棒駆動機構隔離	C12	単一制御棒スクラム	C13~C17	C18	C19	C20	C21	C22	C23~C24 C25
 -															
								·		L				t	
注1:															
注2:															

図 4-3 (1) ノズル等の運転条件(制御棒駆動機構ハウジング貫通部)



25



図 4-3 (2) ノズル等の運転条件(再循環水出口ノズル(N1))

注 1 注 2 :	運転条件	C01 C02	C03 C04	C05~C09	C10 C11	C12	C13	C14~C15 C1	6   C17   C18	8∼C19 C20	) C21	C22	C23	C24	C25
注 上 注 1 注 2	анн 														
注 注 注 注 2															
注 注 注 注 注 2															
注 注 注 1: 注 2 :															
注 注 注 1 注 2															
注 注 注 1: 注 2:															
注 注 1: 注 2:															
注 注 1: 注 2:															
注 1 : 注 2 :															
注 1 : 注 2 :															
注 1 : 注 2 :															
注 1 : 注 2 :															
注 1 : 注 2 :															
注 1 : 注 2 :															
注 1: 注 2:															
注 1: 注 2:															
注 1: 注 2:															
注 1: 注 2:		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·													
注 2:	注	1 :													
	注	2 :													

図4-3 (3) ノズル等の運転条件(再循環水入口ノズル(N2))

運転条件 | C01~C03 | C04 | C05 | C06 | C07 | C08 | C09 | C10 | C11 | C12 | C13 | C14 | C15 | C16 | C17~C19 | C20 | C21 | C22 | C23~C24 | C25 |



図 4-3 (4) ノズル等の運転条件(主蒸気ノズル(N3))

運転条件	C01 C02	C03 C04	C05 C06 C07	C08 C09	C10	C11	C12 C13	C14 C15	5 C16 C17	C18	C19	C20	C21	C22	C23	C24	C25
注1:																	
注2:																	
注3:																	
注4:																	
注5:																	

図4-3 (5) ノズル等の運転条件(給水ノズル(N4))

運転条件	C20	C21~C2	4 C25	運転条件	: C25	
》 1 .						
注2:						
注3:						
注4:						
注 5 :						
L						

図 4-3 (6) ノズル等の運転条件(炉心スプレイノズル(N5))

運転条件	C15	C16 C17	C18~C19	C20
注1:				
注2:				
注3:				

図 4-3 (7) ノズル等の運転条件(上鏡スプレイノズル(N6))

_	運転	条件	CC	)1 C	02	C03~C24	
注1:							
注 2:							
<u>一</u> - : 注 3 :							
注4:							
注5:							

図 4-3 (8) ノズル等の運転条件(差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10))



図4-3 (9) ノズル等の運転条件(計装ノズル(N11, N12, N16))



図 4-3 (10) ノズル等の運転条件(ドレンノズル (N15))



図 4-3 (11) ノズル等の運転条件(低圧注水ノズル(N17))

Е  $\nu$  $imes 10^5$ 種 材 料 類 備考 (MPa) SQV2A相当 低合金鋼 SFVQ2A相当 SFVC2B相当 炭素鋼 SNCM439\* SNCM8 ボルト用合金鋼 SNB24-3相当 SUSF304相当 SUSF304L相当 SUS304TB オーステナイト系 ステンレス鋼 SUS304TP 相当 SUS304LTP相当 SUS316TP NCF600相当 高ニッケル合金

表3-1 材料の分類と外荷重による応力計算に使用する物性値

注1 : 以降, 材料は新JIS相当材で記す。

注2 :物性値は ℃における値を示す。

注記 \*:新JISを示す。



表3-2 繰返し荷重の評価に使用する材料の物性値

## 表3-3(1) 荷重の組合せ及び許容応力状態(設計基準対象施設)

設備	区分	機器名称	耐震設計上の 重要度分類	機器等の区分	荷重の組合せ	状 態
					$D + P + M + S_d \star$	許容応力状態Ⅲ <sub>A</sub> S
原子炉本体	原子炉容器 及び炉心	原子炉圧力容器	S	クラス1容器	$D + P_{L} + M_{L} + S_{d}$ *	款安定去也能 <b>T</b> U C
					$D+P+M+S_s$	計容応刀扒態IVAS

[記号の説明]

37

- D : 自重(JEAG4601では「死荷重」と記載)
- P : 地震と組合せるべき圧力荷重,又は最高使用圧力等
- M:地震及び死荷重以外で地震と組合せるべき機械荷重又は設計機械荷重等
- P<sub>L</sub>:LOCA直後を除いてその後に生じる圧力荷重
- M<sub>L</sub>:LOCA直後を除いてその後に生じる死荷重及び地震荷重以外の機械荷重
- S<sub>d</sub>\* : 弾性設計用地震動S<sub>d</sub>により定まる地震力又は静的地震力
- S。: 基準地震動 S。により定まる地震力

設備	<b></b> 「 「 」 」 「 」 」 「 」 」 「 」 」 」 「 」 」 」 」 」 」 」 」 」 」 」	機器名称	設備分類*1	機器等の区分	荷重の組合せ*2	状 態
					$D + P_{RSA (L)} + M + S_{d}$ *	許容応力状態VAS
原子炉本体	原子炉容器 及び炉心	原子炉圧力容器	常設耐震/防止 常設/緩和	重大事故等 クラス2容器	$\mathrm{D} + \mathrm{P}_{\mathrm{RSA}\;(\mathrm{LL})} + \mathrm{M} + \mathrm{S}_{\mathrm{s}}$	許容応力状態V <sub>A</sub> S
					D + P + M + A	供用状態E

表3-3(2) 荷重の組合せ及び許容応力状態(重大事故等対処設備)

注記 \*1:「常設耐震/防止」は、常設耐震重要重大事故防止設備、「常設/緩和」は常設重大事故緩和設備を示す。

\*2:許容応力状態VASにおける荷重の組合せで、重大事故後の状態における圧力荷重P<sub>RSA (L)</sub>及びP<sub>RSA (L)</sub>は、設計基準対象施設で想定 される圧力と比べて小さい。また、重大事故後の状態で設備に作用する機械荷重Mは発生しない。このことから、許容応力状態V<sub>A</sub> Sにおける荷重の組合せによる評価は、設計基準対象施設の評価に包絡される。

[記号の説明]

D	:自重(JEAG4601では「死荷重」と記載)
Р	: 地震と組合せるべき圧力荷重, 又は最高使用圧力等
$P_{RSA}$ (L)	: 原子炉冷却材圧力バウンダリの重大事故における長期的な(長期(L))圧力荷重
$P_{RSA}$ (LL)	: 原子炉冷却材圧力バウンダリの重大事故における長期的な(長期(LL))圧力荷重
М	: 地震及び死荷重以外で地震と組合せるべき機械荷重又は設計機械荷重等
S <sub>d</sub> *	:弾性設計用地震動 S d により定まる地震力又は静的地震力
S <sub>s</sub>	:基準地震動 S。により定まる地震力
А	:事故時荷重

表 3-4	許容限界	(クラス	1容器及び重大事故等クラス2容器)	)
-------	------	------	-------------------	---

状 態	許 容 限 界						
	一次一般膜応力強さ	一次局部膜応力強さ又は 一次膜+一次曲げ応力強さ	一次+二次応力強さ	一次+二次 +ピーク応力強さ	純せん断応力		
	S <sub>y</sub> と2/3・S <sub>u</sub> の小さい方						
許容応力状態 Ⅲ <sub>А</sub> S	ただし,オーステナイト系ス テンレス鋼及び高ニッケル合 金については 1.2・S <sub>m</sub> とす る。	左欄のα倍の値*1	3・S <sup>m*2</sup> Sd*又はSs地震動のみに よる応力振幅について評価 する。	S <sub>d</sub> *又はS <sub>s</sub> 地震動 のみによる疲労解析 を行い,運転状態 I 及びⅡにおける疲労 累積係数との和を 1 以下とする。	0.6 • S <sub>m</sub>		
許容応力状態 Ⅳ <sub>A</sub> S	2/3 • S u				0.4 • \$		
許容応力状態 V <sub>A</sub> S	ただし、オーステナイト系ス テンレス鋼及び高ニッケル合 金については 2/3・Suと	左欄のα倍の値*1			0.4 Su		
供用状態E	2.4・5m0///さい力		_	_	_		

注記 \*1: αは、一次局部膜応力の場合は1.5、一次膜+一次曲げ応力の場合は純曲げによる全断面降伏荷重と初期降伏荷重の比、又は1.5のいずれ か小さい方の値とする。

\*2:3・S<sub>m</sub>を超える場合は弾塑性解析を行う。この場合,設計・建設規格 PVB-3300(同 PVB-3313を除く)の簡易弾塑性解析を用いる。

39

# 表3-5(1) クラス1容器(ボルトを除く。)用材料の許容限界

(単位:MPa)

応 力 分 類		一次一般膜応力強さ(P <sub>m</sub> )			
状態		許容応力状態Ⅲ <sub>A</sub> S	許容応力状態IVAS	供用状態E	
温 度 (℃)				302	
炭素鋼及び低合金鋼	SQV2A	302	326	326	
	SFVQ2A	302	320	320	
	SFVC2B	187	292	292	
許容応力の算出式		Min (S <sub>y</sub> , $2/3 \cdot S_u$ )	2/3 • S u	2/3 • S u	
オーステナイト系 ステンレス鋼及び 高ニッケル合金	SUSF304	137	248	248	
	SUSF304L	116	226	226	
	SUS304TB	137	260	260	
	SUS304TP	137	260	260	
	SUS304LTP	116	232	232	
	NCF600	196	334	334	
許容応力の算出式		1.2 • S <sub>m</sub>	Min (2.4 $\cdot$ S <sub>m</sub> , 2/3 $\cdot$ S <sub>u</sub> )	Min (2.4 · S <sub>m</sub> , $2/3 \cdot S_u$ )	
#### 表3-5(2) クラス1容器(ボルトを除く。)用材料の許容限界

(単位:MPa)

応 力 分	類	一次局部膜応力強さ(P <sub>L</sub> )又は一次膜+一次曲げ応力強さ(P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> )					
状 態		許容応力状態ⅢAS*1	許容応力状態IVAS *1	供用状態E*1			
温 度 (℃)				302			
	SQV2A	454	490	490			
炭素鋼及び低合金鋼	SFVQ2A	454	480	480			
	SFVC2B	281	438	438			
許容応力の算	出式	$\alpha$ ·Min (S <sub>y</sub> , 2/3 · S <sub>u</sub> ) *2	$\alpha \cdot 2/3 \cdot S_{u}^{*2}$	$\alpha \cdot 2/3 \cdot S_{u}^{*2}$			
	SUSF304	206	372	372			
	SUSF304L	174	339	339			
オーステナイト系	SUS304TB	206	391	391			
高ニッケル合金	SUS304TP	206	391	391			
	SUS304LTP	174	348	348			
	NCF600	295	501	501			
許容応力の算出式		$\alpha \cdot 1.2 \cdot S_{m}^{*2}$	$\alpha \cdot \text{Min} (2.4 \cdot \text{S}_{\text{m}}, 2/3 \cdot \text{S}_{\text{u}}) *^2$	$\alpha \cdot \text{Min} (2.4 \cdot \text{S}_{\text{m}}, 2/3 \cdot \text{S}_{\text{u}}) *^2$			

注記 \*1:本表には, α=1.5の場合の値を示す。

\*2: αは、一次局部膜応力の場合は1.5、一次膜+一次曲げ応力の場合は純曲げによる全断面降伏荷重と初期降伏荷重の比、又は1.5のいずれ か小さい方の値とする。

表3-5(3) クラス1容器(ボルトを除く。)用材料の許容限界

(単位:MPa)

応 力 分	類	一次+二次応力強さ			
,.		$(P_{L}+P)$	$_{\rm b}+{\rm Q})$		
状 態		許容応力状態ⅢAS	許容応力状態IVAS		
温 度	(°C)				
	SQV2A	552	552		
炭素鋼及び低合金鋼	SFVQ2A	552	552		
	SFVC2B	383	383		
	SUSF304	348	348		
オーステナイト系	SUS304TP	348	348		
ステンレス輌及び 高ニッケル合金	SUS304LTP	294	294		
	NCF600	492	492		
	出式	3 • S m	3 • S m		

表3-5(4) クラス1容器(ボルトを除く。)用材料の許容限界

(単位:MPa)

応 力 炎	う 類	純 せ ん	断 応 力	
状	態	許容応力状態ⅢAS	許容応力状態IVAS	
温度	(°C)			
オーステナイト系 ステンレス鋼 SUSF304L		58	135	
許容応力の算出式		0.6 • S <sub>m</sub>	0.4 • S u	

表3-6 クラス1容器ボルト材料の許容限界

(単位:MPa)

応 力 分	~ 類	平均引張応力	平均引張応力+曲げ応力		
状	能	供用状態E	供用状態E		
温 度 (℃)		302	302		
ボルト用合金鋼 SNB24-3		572	859		
許容応力の算出式		2∕3•S u	S <sub>u</sub>		

表3-7 原子炉圧力容器の基礎ボルトの許容限界

		J.D.	45	温度		1	許容応力(MPa) <sup>*1</sup>		
材料	次	悲		(°C)		引張応力 <sup>*2,*4</sup>	せん断応力*3		
		許容応力状態Ⅲ <sub>A</sub> S					491	378	
S	SNCM439	許容応力	状態Ⅳ <sub>A</sub> S				491	378	
		許容応力	状態Ⅳ <sub>A</sub> S				458	353	

注記 \*1:原子炉圧力容器の基礎ボルトの許容応力は,設計・建設規格 SSB-3132, SSB-3133 及びSSB-3121並びにSSB-3131による。

\*2:許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及びIV<sub>A</sub>Sにおいて引張応力を受けるボルトの許容応力f<sub>t</sub>は,

$$f_{\rm t} = 1.5 \cdot \frac{F}{2}$$

ここで,許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>SにおけるFは設計・建設規格 SSB-3121.1におけるF の値。

 $F = Min (S_y, 0.7S_u)$ 

また,許容応力状態 $IV_AS$ におけるFは設計・建設規格 SSB-3121.1において, $S_y$ を1.2 $S_y$ と読み替えて算出した値。

 $F = Min (1.2 S_y, 0.7 S_u)$ 

\*3:許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及びIV<sub>A</sub>Sにおいてせん断応力を受けるボルトの許容応力f<sub>s</sub>は,

$$f_{\rm s} = 1.5 \cdot \frac{\rm F}{1.5\sqrt{3}}$$

\*4: せん断応力と引張応力を同時に受けるボルトの許容引張応力ftsは,以下のいずれか小さい方の値とする。

(a) 
$$f_{t s} = 1.4 \cdot f_{t o} - 1.6 \cdot \tau$$

(b)  $f_{t s} = f_{t o}$ 

ここで、 $f_{to}$ は許容引張応力。 $\tau$ はボルトのせん断応力。

本表には、(b)の場合の値を示す。

表4-1(1) 外荷重

胴板外荷重

記号	荷重名称	鉛直力 (kN)		水平力 (kN)	モー> (kN	×ント ・m)
		V		Η	Ν	/[
L12	外荷重A*1					
L13	外荷重B*2					
L18	外荷重C*3					
L19	外荷重D*4					
L23	外荷重E*5					
L14	地震荷重S <sub>d</sub> *					
L16	地震荷重 S <sub>s</sub>		1		1	

注記 \*1:運転状態 I 及び II のうち,図4-2の運転条件番号C03~C09及び C12~C18にかかるものとする。

- \*2:運転状態 I 及び II のうち, 図4-2の運転条件番号C02にかかるものとする。
- \*3:運転状態 I 及び II のうち,図4-2の運転条件番号C10, C11, C20 及びC21 にかかるものとする。
- \*4:運転状態 I 及び II のうち,図4-2の運転条件番号C19にかかるものとする。

\*5:供用状態Eにかかるものとする。

注:



#### 表4-1 (2) 外荷重

下部鏡板及び原子炉圧力容器スカート外荷重

記号	荷重名称	鉛ī (k	重力 N)	水平力 (kN)	モーメント (kN・m)	
		V $_1$	V $_2$	Н	М	
L12	外荷重A*1				•	
L13	外荷重B*2				_	
L18	外荷重C*3					
L19	外荷重D*4					
L23	外荷重E <sup>∗⁵</sup>					
L14	地震荷重 S d*					
L16	地震荷重 S <sub>s</sub>			1	-	

注記 \*1:運転状態 I 及び II のうち,図4-2の運転条件番号C03~C09及びC12~C18にかか るものとする。

\*2:運転状態Ⅰ及びⅡのうち、図4-2の運転条件番号C02にかかるものとする。

\*3:運転状態 I 及び II のうち,図4-2の運転条件番号C10,C11,C20及びC21にかか るものとする。

\*4:運転状態Ⅰ及びⅡのうち、図4-2の運転条件番号C19にかかるものとする。

\*5:供用状態Eにかかるものとする。

2:				

制御棒駆動機構ハウジング貫通部外荷重

記号	荷重名称	鉛 (k	重力 N)	水平力 (kN)		モーメント (kN・m)	
10.7	[] <u></u> <u></u> <u></u> −1 (1).	V 1	V 2	H <sub>1</sub>	H <sub>2</sub>	M <sub>1</sub>	M <sub>2</sub>
L12	外荷重A*1					1	
	外荷重B <sup>*2</sup> (初期)						
	外荷重B*2(末期)	T					
L13	外荷重B*2	T					-
	(バッファ効果無し* <sup>3</sup> )						_
	外荷重B*2						
	(ロッドスタック時*3)	_					-
L23	外荷重C*4						
	外荷重D*4(初期)	Ι					
	外荷重D*4 (末期)						
L24	外荷重D*4	T					-
	(バッファ効果無し)						
	外荷重D*4						
	(ロッドスタック時)	1					-
L14	地震荷重 S d*						_
L16	地震荷重S <sub>s</sub>						

- 注記 \*1: 運転状態 I 及び II のうち, 図4-2の運転条件番号C02~C09及びC12~C19にかかるもの とする。
  - \*2:運転状態 I 及び II のうち,図4-2の運転条件番号C10, C11, C20及びC21にかかるもの とする。
  - \*3: スクラム (タービントリップ及びその他のスクラム)時回,燃料交換時回を考慮する。

\*4: 供用状態Eにかかるものとする。



表4-1	(4)	外荷重

ノズル外荷重

ノズル	記号	荷重名称	(1	力 ‹N)	モーン (kN	荷重作用点	
			H	F <sub>z</sub>	M	M <sub>z</sub>	位置 (mm)
	L04	死荷重		İ			
再循環水	L07	熱変形力	T I				
出口ノズ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)	T				
ル	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)	T				
(N1)	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
	L04	死荷重					
再循環水	L07	熱変形力					
入口ノズ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)					
IL	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
(N2)	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
	L04	死荷重					
<u> </u>	L07	熱変形力					
主蒸気ノ ズル (N3)	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)					
	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
(N3)	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
	L04	死荷重					
10 L >	L07	熱変形力					
給水ノス	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)					
(N4)	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
~~~~	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
	L04	死荷重					
低圧炉心	L07	熱変形力					
スプレイ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)					
ノズル	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
(N5)	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					_
	L04	死荷重	L				
高圧炉心	L07	熱変形力	L				
スプレイ	L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *(一次)	L				
ノズル	L15	地震荷重 S <sub>d</sub> *(二次)	L				
(N5)	L16	地震荷重 S 。(一次)	L				
	L17	地震荷重 S 。(二次)		1	I	I	

NT2 補③ V-2-3-4-1-1 R0

# 表4-1(4) 外荷重(続)

ノズル外荷重

1 7 1	封 円.	带毛肉粉		力	モーメント		荷重作用点
1 / ///	記万	何里名州	() Н	(N) F	(KN M	•m) M	位置 (mm)
	L04	死荷重	11	ΙZ	101	IVI Z	
ト鏡スプ	L07	熱変形力	-				
レイノズ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)	-				
N	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)	1				
(N6)	L16	地震荷重 S 。(一次)	†				
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
	L04	死荷重					
	L07	熱変形力	T				
ベントノ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)	I				
$\langle N7 \rangle$	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)	I				
$(\mathbf{N}T)$	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)	Ι				
1 X	L04	死荷重					
ンエット	L07	熱変形力					
ホンノ計	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)					
側官貝迪	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
	L16	地震荷重 S 。(一次)	_				
(NO)	L17	地震荷重 S 。(二次)					
差圧検	L04	死荷重	_				
出・ほう	L07	熱変形力	_				
酸水注入	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)					
管ノズル	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
(N10)	L16	地震荷重 S 。(一次)	-				
(炉外)	L17	地震荷重 S 。(二次)	L				
差圧検	L04	死荷重	-				
出・ほう	L07	熱変形力	4				
酸水注入	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)	4				
管ノズル	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)	-				
(N10)	L16	地震荷重 S 。(一次)	4				
(炉内)	L17	地震荷重 S 。(二次)	ł				
	L04	死荷重	ł				
計装ノズ	L07	熱変形力	ł				
N	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)	ł				
(N11)	L15	地震荷重 S <sub>d</sub> *(二次)	ł				
()	L16	地震荷重 S 。(一次)	ł				
	L17	地震荷重 S 。(二次)			i		

# 表4-1(4) 外荷重(続)

ノズル外荷重

ノズル	記号	荷重名称		7 (k	カ N)	モー) (kN	荷重作用点	
				Н	F <sub>z</sub>	Μ	M <sub>z</sub>	位置(mm)
	L04	死荷重				i	Ì	i
きキッチ	L07	熱変形力		-				
計装ノス	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)		-				
/V (N19)	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)						
(N12)	L16	地震荷重 S 。(一次)						
	L17	地震荷重 S 。(二次)		_				_
	L04	死荷重						
ミオンブ	L07	熱変形力		_				
計装ノス	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)		_				
$\mathcal{N}$	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)						
(N16)	L16	地震荷重 S 。(一次)						
	L17	地震荷重 S 。(二次)						
	L04	死荷重						_
	L07	熱変形力		_				
トレノノ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> *(一次)		_				
(N15)	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)		_				
(N15)	L16	地震荷重 S 。(一次)		_				
	L17	地震荷重 S 。(二次)		_				_
	L04	死荷重		_				
任工汁水	L07	熱変形力		_				
国圧住小	L14	地震荷重S_d*(一次)		-				
(N17)	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)		_				
	L16	地震荷重 S 。(一次)		-				
	L17	地震荷重 S 。(二次)				ļ		<u> </u>
注1:								
注2:								
注3:								



171	記早	世毛女孙	ナ	J	モーメント		荷重作用点
	記万	何里石桥	Н	F a	M	·m) M z	位置 (mm)
	L04	死荷重		- 2			
再循環水	L07	熱変形力	-				
入口ノズ	L14	地震荷重S <sub>d</sub> * (一次)	-				
ル	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)	-				
(N2)	L16	地震荷重 S 。(一次)	-				
	L17	地震荷重 S 。(二次)	-				
	L04	死荷重	-				-
	L07	熱変形力	-				
給水ノズ	L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *(一次)					
(N4)	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
	L16	地震荷重 S 。(一次)	-				
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
低圧炉心	L04	死荷重	-				-
	L07	熱変形力 (定常時)					
スプレイ	L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *(一次)					
ノズル	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
(N5)	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)	-				
	L04	死荷重	-				-
高圧炉心	L07	熱変形力 (定常時)					
スプレイ	L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *(一次)					
ノズル	L15	地震荷重 S <sub>d</sub> *(二次)					
(N5)	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
	L04	死荷重					
	L07	熱変形力(定常時)					
低圧圧水	L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *(一次)					
(N17)	L15	地震荷重S <sub>d</sub> *(二次)					
	L16	地震荷重 S 。(一次)					
	L17	地震荷重 S 。(二次)					
注1:							
注2:							
注3:							

表4-1 (5) 外荷重

ノズルサーマルスリーブ外荷重



表4-1(6) 外荷重

ブラケット外荷重

ブラケット名	荷重名称	カ (kN)					
		F <sub>x</sub>	F <sub>y</sub>	F <sub>z</sub>			
スタビライザ	地震荷重S <sub>d</sub> *		I				
ブラケット	地震荷重S <sub>s</sub>						
スチームドライヤ	地震荷重S <sub>d</sub> *						
サポートブラケット	地震荷重 S <sub>s</sub>						
給水スパージャ	地震荷重S <sub>d</sub> *						
ブラケット	地震荷重 S <sub>s</sub>						
炉心スプレイ	地震荷重 S d*						
ブラケット	地震荷重 S <sub>s</sub>		1				
注1:							

注2:



原子炉圧力容器の基礎ボルト外荷重

記号	荷重名称		軸 (k	力 N)	せん断力 (kN)	曲げモーメント (kN・m)		
			N (最大)	N(最小)	Q	М		
_	運転状態 I 及びⅡ							
_	運転状態Ⅳ*							
L14	地震荷重 S <sub>d</sub> *							
L16	地震荷重 S <sub>s</sub>							

注記 \*: 原子炉冷却材喪失事故後(原子炉冷却材喪失直後を除く。)の荷重を表す。



表4-2 荷重の組合せ

状 態	荷重の組合せ	応力評価
運転状態Ⅰ及びⅡ	L01 + L02 + (L04, L12, L13, L18又は L19) <sup>*1</sup> +L07	P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> +Q 疲労解析
	L01+L02+ (L04, L12, L13, L18又はL19) *1 +L11+L14	P <sub>m</sub> P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> 又はP <sub>L</sub>
許容応力状態Ⅲ₄S	L14+L15	P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> +Q 疲労解析
	L01+L02+ (L04, L12, L13, L18又はL19) *1 +L11+L16	P <sub>m</sub> P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> 又はP <sub>L</sub>
計容応力状態IV <sub>A</sub> S	L16+L17	P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> +Q 疲労解析
	L01+L02+(L04, L12, L13, L18又はL19)*1 +L11+(L14又はL16)*1	P <sub>m</sub> P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> 又はP <sub>L</sub>
計谷応刀状態 V <sub>A</sub> S <sup>++</sup>	(L14+L15又はL16+L17) *1	P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> +Q 疲労解析
供用状態E (重大事故等時)	L01+L02+L11+ (L04, L23又はL24) *1	P <sub>m</sub> P <sub>L</sub> +P <sub>b</sub> 又はP <sub>L</sub>

注記 \*1:()内の荷重のうち,各運転条件において実際に考慮する荷重を組合せる。

\*2:許容応力状態V<sub>A</sub>Sにおける荷重の組合せによる評価は,設計基準対象施設の評価に 包絡される。

表5-1 繰返しピーク応力強さの割増し方法

注1:q, A<sub>0</sub>, B<sub>0</sub>は, 表3-2に示す。

注2:地震荷重S<sub>d</sub>\*又は地震荷重S<sub>s</sub>にあっては、S<sub>n</sub>をそれぞれS<sub>n</sub><sup>#1</sup>、S<sub>n</sub><sup>#2</sup>と読み替え、S<sub>p</sub>をそれぞれS<sub>p</sub><sup>#1</sup>、S<sub>p</sub><sup>#2</sup>と読み替えるものとする。

V-2-3-4-1-2 原子炉圧力容器の耐震性についての計算書(その1)

1. 下	部鏡板の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.1	一般事項	2
1.1.	1 形状・寸法・材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.1.2	2 考慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.1.3	3 計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.2	計算条件	5
1.2.	1 解析範囲	5
1.2.2	2 運転条件	5
1.2.3	3 材料	5
1.2.4	4 物性値及び許容限界	5
1.3	忘力計算	5
1.3.	1 応力評価点	5
1.3.2	2 外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.3.	2.1 荷重条件(L12, L13, L18, L19, L14及びL16) ·····	5
1.4	応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.4.	1 一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.4.2	2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
1.4.3	3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
1.5	繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
1.5.	1 疲労解析	6
1.5.	1.1 疲労累積係数	6
2. 給	水ノズル(N4)の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.1	一般事項	15
2.1.	1 形状・寸法・材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.1.2	2 考慮する荷重 ・・・・・・	15
2.1.3	3 計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.2	計算条件	18
2.2.	1 解析範囲	18
2.2.2	2 運転条件	18
2.2.3	3 材料	18

2.2.4 物性値及び許容限界	18
2.3 応力計算	18
2.3.1 応力評価点	18
2.3.2 外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
2.3.2.1 荷重条件(LO4, LO7, L14, L15, L16及びL17) ·····	18
2.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
2.4.1 一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
2.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
2.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	19
2.5 - 縄坂上帯重の延価	10
2.0 株型ご園堂の計画 2.1 海学解析	19
2.5.1 疲労時初	19
	10
3. スカートの耐震性についての計算	27
3.1 一般事項	27
3.1.1 形状・寸法・材料	27
3.1.2 考慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	27
3.1.3 計算結果の概要 ······	27
3.2 計算条件	30
3.2.1 解析範囲	30
3.2.2 運転条件	30
3.2.3 材料	30
3.2.4 物性値及び許容限界	30
3.3 応力計算	30
3.3.1 応力評価点	30
3.3.2 外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	30
3.3.2.1 荷重条件(L12, L13, L18, L19, L14及びL16) ·····	30
3.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	30
3.4.1 一次一般膜応力強さの評価	30
3.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価	30
3.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	31

3.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	31
3.5.1 疲労解析	31
3.5.1.1 疲労累積係数	31
3.6 特別な評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	31
3.6.1 座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	31
3.6.1.1 計算データ ・・・・・	31
3.6.1.2 座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	32

### 図表目次

図1-1	形状・寸法・材料・応力評価点(下部鏡板) ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
図2-1	形状・寸法・材料・応力評価点(給水ノズル(N4)) ・・・・・・・・	16
図3-1	形状・寸法・材料・応力評価点(スカート) ・・・・・・・・・・・	28
表1-1	下部鏡板の計算結果の概要	4
表1-2	下部鏡板の一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・・	7
表1-3	下部鏡板の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・	8
表1-4	下部鏡板の一次+二次応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・・	9
表1-5	下部鏡板の疲労累積係数・・・・・	11
表1-6	下部鏡板の疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・・・・・・・・・・	13
表2-1	給水ノズル(N4)の計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	17
表2-2	給水ノズル(N4)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・	20
表2-3	給水ノズル (N4) の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・	21
表2-4	給水ノズル(N4)の一次+二次応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・	22
表2-5	給水ノズル(N4)の疲労累積係数・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
表2-6	給水ノズル(N4)の疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・・・・・	26
表3-1	スカートの計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	29
表3-2	スカートの一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・	34
表3-3	スカートの一次+二次応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・・・	35
表3-4	スカートの疲労累積係数・・・・・	36
表3-5	スカートの疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・・・・・・・・・	37
表3-6	スカートの座屈に対する評価に用いる荷重 ・・・・・・・・・・・・・	38
表3-7	スカートの座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	38

本計算書は,原子炉圧力容器(下部鏡板,給水ノズル(N4)及びスカート)の耐震性についての 計算書である。

- 1. 下部鏡板の耐震性についての計算
- 1.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器下部鏡板の耐震性についての計算である。

1.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図1-1に示す。

1.1.2 考慮する荷重

考慮した各荷重を「V-2-3-4-1-1 原子炉圧力容器の応力解析の方針」(以下「応力解 析の方針」という。)の4章に示す。

1.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表1-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図1-1 形状・寸法・材料・応力評価点(下部鏡板) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ (MPa)		一次膜+一次曲げ応力強さ		<ul> <li>一次+二次応力強さ</li> <li>()III-)</li> </ul>		疲労解析					
部分及び材料	許容応力状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	态力評価面	応力	(MPA) 許容値	応力 評価占	疲労 思 痔 係 粉	許容値	応力 評価占
	III <sub>A</sub> S	172	302	P01 - P02	202	454	P01 - P02			元 ——	米慎休奴 ——		<u>一</u> 一
下部鏡板	IV <sub>A</sub> S	172	326	P01 - P02	212	490	P01 - P02						
SQV2A	III <sub>A</sub> S							27	552	P01	0.0024	1	D0.4
SQV2A相当	IV A S							49	552	P01	0.0034	1	P04
下部鏡板と	III <sub>A</sub> S			_	92	454	P11' - P12'						_
胴板の接合部	IV A S				93	490	P11' - P12'						
SQV2A	III <sub>A</sub> S							19	552	P11	0 0442	1	D11
	IV A S							32	552	P11	0.0442	1	ГІІ
下部鏡板と	III <sub>A</sub> S				90	454	P15 - P16						
スカートの	IV A S				94	490	P17 - P18						
接合部	III <sub>A</sub> S							66	552	P20	0 6849	1	P10
SQV2A	IV <sub>A</sub> S							116	552	P20	0.0049	1	119

注:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

4

- 1.2 計算条件
- 1.2.1 解析範囲
   解析範囲を図1-1に示す。
- 1.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 1.2.3 材料
   各部の材料を図1-1に示す。
- 1.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 1.3 応力計算
- 1.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図1-1に示す。
- 1.3.2 外荷重による応力
- 1.3.2.1 荷重条件(L12, L13, L18, L19, L14及びL16)下部鏡板に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 1.4 応力強さの評価

応力強さの評価は、下部鏡板について行う。

1.4.1 一次一般膜応力強さの評価

応力評価面P01-P02及びP01'-P02'について,許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態 Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表1-2に示す。

なお、その他の応力評価面は、一次一般膜応力に分類される応力は存在しない。

表1-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節 に示す許容限界を満足する。

- 1.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
   許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表1-3に示す。
   表1-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の
   3.5節に示す許容限界を満足する。
- 1.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表1-4に示す。

表1-4より、すべての評価点においてS<sub>n</sub><sup>#1</sup>及びS<sub>n</sub><sup>#2</sup>は、3·S<sub>m</sub>以下であり、「応力 解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 1.5 繰返し荷重の評価
- 1.5.1 疲労解析

下部鏡板の応力評価点について、詳細な繰返し荷重の評価を行う。

1.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表1-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表1-6に示す。

表1-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

誕価面	許容応 Ⅲ4	力状態 <sub>A</sub> S	許容応力状態 IV <sub>A</sub> S							
	応力 強さ	許容値	応力 強さ	許容値						
P01	170	0.00	170	000						
P02	172	302	172	326						
P01'										
P02'	172	302	172	326						

(単位:MPa)

			(単	位:MPa)		
	許容応	力状態	許容応力状態			
	III <sub>A</sub>	A S	$\mathbf{IV}_{A}$	<sub>A</sub> S		
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	202	454	212	490		
P01'	. = -					
P02'	178	454	168	490		
P03	100	454	000	10.0		
P04	193	454	203	490		
P03	171	4 - 4	1.00	100		
P04 D05	1/1	454	162	490		
P05 P06	07	454	101	400		
P05'	91	404	101	490		
P06'	Q1	151	80	100		
P07	51	404	03	430		
P08	94	454	99	490		
P07'	54	101	55	450		
P08'	90	454	89	490		
P09		101		100		
P10	90	454	94	490		
P09'						
P10'	80	454	79	490		
P11						
P12	90	454	91	490		
P11'						
P12'	92	454	93	490		
P13						
P14	86	454	86	490		
P13'						
P14'	90	454	92	490		
PI5 DIC	0.0	4 - 4	01	100		
P16	90	454	91	490		
P15 D16'	20	454	00	400		
P10 D17	89	454	88	490		
Γ1/ D1Q	00	151	Ω4	400		
P10 D17'	90	404	94	490		
P18'	78	151	75	100		
P19	10	404	10	490		
P20	48	454	60	490		
P19'	10	101		100		
P20'	60	454	69	490		
P21						
P22	45	454	53	490		
P21'						
P22'	62	454	72	490		

表1-3 下部鏡板の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

表1-4(1)	下部鏡板の-	-次+二次応	「力強さの	り評価の	まとめ
			1/0/04/0	~ 11 11 11	

分類	一次+二次応力差最大範囲				
	(	$P_L + P_b + Q$	)		
	*1	<b>*</b> 2	許容値		
評価点	S $_{n}$ <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>		
P01	27	49	552		
P01'	27	49	552		
P02	22	40	552		
P02'	22	40	552		
P03	19	35	552		
P03'	19	35	552		
P04	26	48	552		
P04'	26	48	552		
P05	14	25	552		
P05'	14	25	552		
P06	8	15	552		
P06'	8	15	552		
P07	12	22	552		
P07'	12	22	552		
P08	9	16	552		
P08'	9	16	552		
P09	12	22	552		
P09'	12	22	552		
P10	8	14	552		
P10'	8	14	552		
P11	19	32	552		
P11'	19	32	552		
P12	16	28	552		
P12'	16	28	552		
P13	17	29	552		
P13'	17	29	552		
P14	16	28	552		
P14'	16	28	552		
P15	19	34	552		
P15'	19	34	552		
P16	27	47	552		
P16'	27	47	552		

(単位:MPa)

| P16 27 47 552 注記 \*1:S<sup>n<sup>#1</sup></sup>は許容応力状態III<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:S<sup>n<sup>#2</sup></sup>は許容応力状態IV<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 表1-4(2) 下部鏡板の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+二次応力差最大範囲						
	(	$P_L + P_b + Q$	)				
	*1	<b>*</b> 2	許容値				
評価点	S $_{n}$ <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>				
P17	10	17	552				
P17'	10	17	552				
P18	31	52	552				
P18'	31	52	552				
P19	40	70	552				
P19'	40	70	552				
P20	66	116	552				
P20'	66	116	552				
P21	37	65	552				
P21'	37	65	552				
P22	61	107	552				
P22'	61	107	552				

(単位:MPa)

注記 \*1:S<sup>n<sup>#1</sup></sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:S<sup>n<sup>#2</sup></sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表1-5(1) 下部鏡板の疲労累積係数

応力評価点 —— PO4 材 料 —— SQV2A

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	47							0.0002
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0032							
				ť	<b>皮</b> 労累積係	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0034

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.84 \times 10^5$  MPa

表1-5(2) 下部鏡板の疲労累積係数

応力評価点 — P11 材 料 — SQV2A

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	29							0.0002
	疲労累積係数 U <sub>Ss</sub> = 0.0002							
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0441							
				}	疲労累積低	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0442

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\ell$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.84 \times 10^5$  MPa

表1-5(3) 下部鏡板の疲労累積係数

応力評価点 —— P19 材 料 —— SQV2A

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	30							0.0002
	疲労累積係数 U <sub>Ss</sub> = 0.0002							
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.6847							
				)	<b>皮</b> 労累積係	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.6849

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.84 \times 10^5$  MPa

分類	疲労累積係数							
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値			
P01	0.0021	0.0002	0.0002	0.0023	1			
P01'	0.0021	0.0002	0.0002	0.0023	1			
P02	0.0010	0.0002	0.0002	0.0012	1			
P02'	0.0010	0.0002	0.0002	0.0012	1			
P03	0.0018	0.0002	0.0002	0.0020	1			
P03'	0.0018	0.0002	0.0002	0.0020	1			
P04	0.0032	0.0002	0.0002	0.0034	1			
P04'	0.0032	0.0002	0.0002	0.0034	1			
P05	0.0031	0.0002	0.0002	0.0033	1			
P05'	0.0031	0.0002	0.0002	0.0033	1			
P06	0.0007	0.0002	0.0002	0.0008	1			
P06'	0.0007	0.0002	0.0002	0.0008	1			
P07	0.0018	0.0002	0.0002	0.0020	1			
P07'	0.0018	0.0002	0.0002	0.0020	1			
P08	0.0011	0.0002	0.0002	0.0012	1			
P08'	0.0011	0.0002	0.0002	0.0012	1			
P09	0.0015	0.0002	0.0002	0.0016	1			
P09'	0.0015	0.0002	0.0002	0.0016	1			
P10	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	1			
P10'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	1			
P11	0.0441	0.0002	0.0002	0.0442	1			
P11'	0.0441	0.0002	0.0002	0.0442	1			
P12	0.0002	0.0002	0.0002	0.0004	1			
P12'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0004	1			
P13	0.0305	0.0002	0.0002	0.0307	1			
P13'	0.0305	0.0002	0.0002	0.0307	1			
P14	0.0002	0.0002	0.0002	0.0004	1			
P14'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0004	1			
P15	0.0010	0.0002	0.0002	0.0012	1			
P15'	0.0010	0.0002	0.0002	0.0012	1			
P16	0.0020	0.0002	0.0002	0.0022	1			
P16'	0.0020	0.0002	0.0002	0.0022	1			
P17	0.0002	0.0002	0.0002	0.0004	1			
P17'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0004	1			
P18	0.0080	0.0002	0.0002	0.0082	1			
P18'	0.0080	0.0002	0.0002	0.0082	1			

表1-6(1) 下部釒	竟板の疲労累	積係数の評(	価のまとめ
-------------	--------	--------	-------

分類	疲労累積係数							
評価点	U n	U <sub>sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値			
P19	0.6847	0.0002	0.0002	0.6849	1			
P19'	0.6847	0.0002	0.0002	0.6849	1			
P20	0.0546	0.0002	0.0002	0.0547	1			
P20'	0.0546	0.0002	0.0002	0.0547	1			
P21	0.6307	0.0002	0.0002	0.6309	1			
P21'	0.6307	0.0002	0.0002	0.6309	1			
P22	0.0409	0.0002	0.0002	0.0411	1			
P22'	0.0409	0.0002	0.0002	0.0411	1			

	表1-6(2)	下部鏡板の疲労累積係数の評価のま	とめ
--	---------	------------------	----

- 2. 給水ノズル(N4)の耐震性についての計算
- 2.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器給水ノズル(N4)の耐震性についての計算である。

2.1.1 形状・寸法・材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図2-1に示す。

- 2.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 2.1.3 計算結果の概要
   計算結果の概要を表2-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。
図2-1 形状・寸法・材料・応力評価点(給水ノズル(N4)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次唐	一次膜+一次曲げ応力強さ		一次+二次応力強さ			疲労解析			
立ひ及びはまし	新安内市中能		(MF	Pa)		(MF	Pa)	(MPa)					
即分及い物科	可在心力扒怒	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	147	187	P01' - P02'	196	251	P01' - P02'						
セーフエンド	IV A S	147	292	P01' - P02'	196	391	P01' - P02'						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							380	383	P02	0 1160	1	DOE'
	IV <sub>A</sub> S							380	383	P02	0.1109	1 100	P05
	III <sub>A</sub> S	95	302	P11 - P12	155	409	P11' - P12'						
ノズルエンド	IV <sub>A</sub> S	95	320	P11 - P12	155	433	P11' - P12'						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							293	552	P12	0.0062	1	D19'
	IV <sub>A</sub> S							293	552	P12	0.0002	1	F1Z
サーマル	III <sub>A</sub> S	4	116	P15' - P16'	17	154	P15' - P16'						
スリーブ	IV A S	4	232	P15' - P16'	17	308	P15' - P16'						
NCF600相当	III <sub>A</sub> S							47	294	P16	0.0257	1	D10'
SUS304LTP	IV A S							47	294	P16	0.0257		F10

表2-1 給水ノズル(N4)の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により、応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態IVASのいずれか大きい方を加えた値である。

17

- 2.2 計算条件
- 2.2.1 解析範囲
   解析範囲を図2-1に示す。
- 2.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 2.2.3 材料
   各部の材料を図2-1に示す。
- 2.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容応力は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 2.3 応力計算
- 2.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図2-1に示す。
- 2.3.2 外荷重による応力
- 2.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17)
   給水ノズル(N4)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 2.4 応力強さの評価

示す許容限界を満足する。

応力強さの評価は、給水ノズル(N4)について行う。

- 2.4.1 一次一般膜応力強さの評価
   許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表2-2に示す。
   表2-2より、各許容応力状態の一次一般膜応力強さは、「応力解析の方針」の3.5節に
  - 2.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
     許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表2-3に示す。
     表2-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の3.5
     節に示す許容限界を満足する。

2.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表2-4に示す。

表2-4より、すべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、3· $S_m$ 以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 2.5 繰返し荷重の評価
- 2.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド,ノズルエンド及びサーマルスリーブの応力評価点について,詳細 な繰返し荷重の評価を行う。

2.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表2-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表2-6に示す。

表2-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方針」 の5.4節の許容限界を満足する。

			(単	位:MPa)
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III A	A S	IV.	A S
評価面				
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	145	187	145	292
P01'				
P02'	147	187	147	292
P03				
P04	81	187	81	292
P03 <sup>2</sup>		105		
P04'	83	187	83	292
P05	05	107	05	000
P06	95	187	95	292
P05 P06'	03	187	03	202
P07	90	107	93	292
P08	2	187	2	292
P07'		101		252
P08'	2	187	2	292
P09				
P10	4	187	4	292
P09'				
P10'	6	187	6	292
P11				
P12	95	302	95	320
P11'				
P12'	93	302	93	320
P13	0	100		004
P14	3	196	3	334
P13	4	100	4	004
P14 D15	4	196	4	334
P15 D16	Q	116	Q	020
P15'	3	110	3	232
P16'	4	116	4	232
P17	Ĩ	110		
P18	3	116	3	232
P17'	-			
P18'	4	116	4	232

			(中	<u>11</u> . Mra)
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III <sub>2</sub>	A S	IV.	A S
評価面				
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	183	251	183	391
P01'				
P02'	196	251	196	391
P03				
P04	107	259	107	403
P03'				
P04'	113	259	113	403
P05				
P06	132	253	132	394
P05′			105	
P06′	135	253	135	394
P07			_	
P08	7	258	7	401
P07				
P08 <sup>°</sup>	8	258	8	401
P09	01	0.45	01	000
P10 D00'	21	245	21	382
P09	26	945	26	200
P10 D11	26	245	26	382
P11 P12	151	409	151	433
P11'				100
P12'	155	409	155	433
P13				
P14	14	260	14	442
P13'				
P14'	17	260	17	442
P15	ſ I	Γ		[
P16	14	154	14	308
P15'				
P16'	17	154	17	308
P17	10	154	10	000
P18	10	154	10	308
P17	10	154	10	0.00
P18	13	154	13	308

(単位:MPa)

表2-4(1) 給水ノズル(N4)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+	二次応力差最	
	(	$P_L + P_b + Q$	)
	*1	<b>*</b> 2	許容値
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>
P01	285	285	383
P01'	285	285	383
P02	380	380	383
P02'	380	380	383
P03	168	168	383
P03'	168	168	383
P04	217	217	383
P04'	217	217	383
P05	238	238	383
P05'	238	238	383
P06	231	231	383
P06'	231	231	383
P07	67	67	383
P07'	67	67	383
P08	48	48	383
P08'	48	48	383
P09	51	51	383
P09'	51	51	383
P10	89	89	383
P10'	89	89	383
P11	191	191	552
P11'	191	191	552
P12	293	293	552
P12'	293	293	552
P13	44	44	492
P13'	44	44	492
P14	49	49	492
P14'	49	49	492
P15	42	42	294
P15'	42	42	294
P16	47	47	294
P16'	47	47	294

(単位:MPa)

注記 \*1:  $S_n^{\#1}$ は許容応力状態 $III_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\#2}$ は許容応力状態 $IV_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

			(単位:MPa)						
分類	一次+	二次応力差最	大範囲						
	(	$(P_{L} + P_{b} + Q)$							
	*1	<b>*</b> 2	許容値						
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>						
P17	20	20	294						
P17'	20	20	294						
P18	42	42	294						
P18'	42	42	294						

表2-4(2) 給水ノズル(N4)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

注記 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表2-5(1) 給水ノズル (N4) の疲労累積係数

応力評価点 —— P05' 材 料 —— SFVC2B

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 S <i>i</i> ' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>	
1	237							0.0054	
						疲労累積係	数 Usd=	0.0054	
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.1115								
				ť	<b>皮</b> 労累積係	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.1169	

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

表2-5(2) 給水ノズル(N4)の疲労累積係数

応力評価点 —— P12' 材 料 —— SFVQ2A

				*1	<b>*</b> 2				
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$	
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)				
1	293							0.0061	
						疲労累積係	↓ 数 U <sub>sd</sub> =	0.0061	
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0002								
				}	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0062	

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\ell$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表2-5(3) 給水ノズル(N4)の疲労累積係数

応力評価点 —— P18' 材 料 —— SUS304LTP

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>	
1	42							0.0000	
	疲労累積係数 U <sub>sd</sub> = 0.0000								
				ť	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0257	

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類	疲労累積係数								
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値				
P01	0.0033	0.0032	0.0032	0.0065	1				
P01'	0.0028	0.0032	0.0032	0.0060	1				
P02	0.0047	0.0103	0.0103	0.0150	1				
P02'	0.0043	0.0103	0.0103	0.0145	1				
P03	0.0027	0.0006	0.0006	0.0032	1				
P03'	0.0026	0.0006	0.0006	0.0031	1				
P04	0.0001	0.0011	0.0011	0.0011	1				
P04'	0.0002	0.0011	0.0011	0.0012	1				
P05	0.0891	0.0054	0.0054	0.0944	1				
P05'	0.1115	0.0054	0.0054	0.1169	1				
P06	0.0042	0.0013	0.0013	0.0055	1				
P06'	0.0038	0.0013	0.0013	0.0050	1				
P07	0.0723	0.0002	0.0002	0.0725	1				
P07'	0.0722	0.0002	0.0002	0.0724	1				
P08	0.0304	0.0002	0.0002	0.0305	1				
P08'	0.0295	0.0002	0.0002	0.0297	1				
P09	0.0021	0.0002	0.0002	0.0022	1				
P09'	0.0018	0.0002	0.0002	0.0020	1				
P10	0.0032	0.0002	0.0002	0.0034	1				
P10'	0.0034	0.0002	0.0002	0.0036	1				
P11	0.0002	0.0008	0.0008	0.0009	1				
P11'	0.0002	0.0008	0.0008	0.0009	1				
P12	0.0002	0.0061	0.0061	0.0062	1				
P12'	0.0002	0.0061	0.0061	0.0062	1				
P13	0.0003	0.0000	0.0000	0.0003	1				
P13'	0.0003	0.0000	0.0000	0.0003	1				
P14	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1				
P14'	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1				
P15	0.0004	0.0000	0.0000	0.0004	1				
P15'	0.0004	0.0000	0.0000	0.0004	1				
P16	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1				
P16'	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1				
P17	0.0114	0.0000	0.0000	0.0114	1				
P17'	0.0114	0.0000	0.0000	0.0114	1				
P18	0.0257	0.0000	0.0000	0.0257	1				
P18'	0. 0257	0.0000	0.0000	0.0257	1				

## 表2-6 給水ノズル(N4)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 3. スカートの耐震性についての計算
- 3.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器スカート(以下「スカート」という。)の耐震性についての計算である。

3.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図3-1に示す。

3.1.2 考慮する荷重

考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。

3.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表3-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,数点の評価点を設けて評価を行い,疲労累積係 数が厳しくなる評価点を,スカートを代表する評価点として記載している。



	李帝亡于小学	一次膜+一次曲げ応力強さ			一次+二次応力強さ			疲労解析		
部分及び材料		(MPa)			(MPa)					
	计谷心力状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	III <sub>A</sub> S	44	454	P01' - P02'						
スカート	IV <sub>A</sub> S	65	490	P01' - P02'						
SQV2A	III <sub>A</sub> S				142	552	P02	0 0144	1	D09
	IV <sub>A</sub> S				255	552	P02	0.0144	1	P02

表3-1 スカートの計算結果の概要

注:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S又は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sのいずれか大きい方を加えた値である。

- 3.2 計算条件
- 3.2.1 解析範囲
   解析範囲を図3-1に示す。
- 3.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 3.2.3 材料
   各部の材料を図3-1に示す。
- 3.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 3.3 応力計算
- 3.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図3-1に示す。
- 3.3.2 外荷重による応力
- 3.3.2.1 荷重条件(L12, L13, L18, L19, L14及びL16) スカートに作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 3.4 応力強さの評価 応力強さの評価は、スカートについて行う。
- 3.4.1 一次一般膜応力強さの評価 応力評価面P01-P02及びP01'-P02'は、構造不連続部であるため、一次一般膜応力に 分類される応力は存在しない。
- 3.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表3-2に示す。 表3-2より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5 節に示す許容限界を満足する。 3.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表3-3に示す。

表3-3より, すべての評価点において S<sub>n</sub><sup>#1</sup>及び S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は, 3· S<sub>m</sub>以下であり, 「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 3.5 繰返し荷重の評価
- 3.5.1 疲労解析

スカートの応力評価点について、詳細な繰返し荷重の評価を行う。

3.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表3-4に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表3-5に示す。

表3-5より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方針」 の5.4節の許容値を満足する。

3.6 特別な評価

3.6.1 座屈に対する評価

3.6.1.1 計算データ



## 3.6.1.2 座屈に対する評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおいてスカートに圧縮応力を生じさせる荷重は,表3-6に示す鉛直力及びモーメントである。これらの組合せにより発生する 圧縮応力の評価を行う。

$$\frac{\alpha \cdot (V_1 + V_2) \nearrow A}{f_c} + \frac{\alpha \cdot (M \nearrow Z)}{f_b} \leq 1$$

ここで,

f<sub>c</sub>:鉛直方向荷重に対する座屈応力

$$= F \cdot \left[ 1 - \frac{1}{6800 \cdot g} \cdot \left\{ F - \phi_{c}(\eta_{2}) \right\} \cdot (\eta - \eta_{1}) \right]$$
  
= 302 ×  $\left[ 1 - \frac{1}{6800 \times 9.80665} \right]$   
= 295 MPa

なお,

$$\phi_{c}(\eta_{2}) = 0.6 \cdot \frac{E}{\eta_{2}} \left[ 1 - 0.901 \times \left\{ 1 - \exp\left(-1 \swarrow 16 \cdot \sqrt{\eta_{2}}\right) \right\} \right]$$
$$= 0.6 \times \left[ 1 - 0.901 \times \left\{ 1 - \exp\left(-1 \swarrow 16 \cdot \sqrt{10}\right) \right\} \right]$$
$$= 180.89$$

 $f_{b}: モーメントに対する座屈応力$  $= F \cdot \left[1 - \frac{1}{8400 \cdot g} \cdot \left\{F - \phi_{b}(\eta_{3})\right\} \cdot (\eta - \eta_{1})\right]$  $= \square \times \left[1 - \frac{1}{8400 \times 9.80665} \times \right]$ = 296 MPa

なお,

$$\phi_{b}(\eta_{3}) = 0.6 \cdot \frac{E}{\eta_{3}} \left[ 1 - 0.731 \times \left\{ 1 - \exp\left(-1 \swarrow 16 \cdot \sqrt{\eta_{3}}\right) \right\} \right]$$
$$= 0.6 \times \left[ 1 - 0.731 \times \left\{ 1 - \exp\left(-1 \swarrow 16 \cdot \sqrt{-10}\right) \right\} \right]$$
$$= 180.18$$



F : 設計・建設規格 SSB-3121.1(1) a. (b)において定めるF値 ( MPa) E : 材料の縦弾性係数 ( MPa) t : スカートの板厚 ( MPa) R<sub>m</sub> : スカート平均半径 ( mm)  $\eta$  : Rm/t ( f $\eta_1$  : 1200・g/F ( f $\eta_2$  : 8000・g/F ( f $\eta_3$  : 9600・g/F ( f





各許容応力状態における軸圧縮応力の評価を表3-7に示す。 表3-7より,各許容応力状態における座屈に対する評価は,許容限界を満足する。

(単位・加る										
	許容応	力状態	許容応力状態							
	III A	A S	$IV_A S$							
評価面										
	応力	許容値	応力	許容値						
	強さ		強さ							
P01										
P02	22	454	42	490						
P01'										
P02'	44	454	65	490						

(単位:MPa)

表3-3 スカートの一次+二次応力強さの評価のまとめ

(単)	位	:	MPa)
	<u> </u>	•	mi co

分類	一次+二次応力差最大範囲				
	(	$(P_L + P_b + Q)$			
	*1	*2	許容値		
評価点	S $_{n}$ <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>		
P01	72	130	552		
P01'	72	130	552		
P02	142	255	552		
P02'	142	255	552		

注記 \*1:S<sup>n<sup>#1</sup></sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。
 \*2:S<sup>n<sup>#2</sup></sup>は許容応力状態IV<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

## 表3-4 スカートの疲労累積係数

応力評価点 —— PO2 材 料 —— SQV2A

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S p (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	254							0.0058
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0059
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0086
				)	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0144

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.84 \times 10^5$  MPa

分類			疲労累積係数		
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U $_{\rm f}$	許容値
P01	0.0117	0.0002	0.0002	0.0119	1
P01'	0.0117	0.0002	0.0002	0.0119	1
P02	0.0086	0.0007	0.0059	0.0144	1
P02'	0.0086	0.0007	0.0059	0.0144	1

表3-5 スカートの疲労累積係数の評価のまとめ

	鉛正	直力	モーメント
計谷応刀状態	$V_1$ (kN)	V $_2$ (kN)	M (kN·m)
III <sub>A</sub> S		ł	
IV <sub>A</sub> S			

表3-6 スカートの座屈に対する評価に用いる荷重

表3-7 スカートの座屈に対する評価

許容応力状態	計算結果	許容値
III <sub>A</sub> S	0.2	1
IV <sub>A</sub> S	0.3	1

V-2-3-4-1-3 原子炉圧力容器の耐震性についての計算書(その2)

1. 胴板	の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.1 —	般事項	2
1.1.1	形状・寸法・材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.1.2	考慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.1.3	計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
1.2 計	算条件	5
1.2.1	解析範囲	5
1.2.2	運転条件	5
1.2.3	材料	5
1.2.4	物性値及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.3 応	力計算 ••••••	5
1.3.1	応力評価点	5
1.3.2	外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.3.2	.1 荷重条件(L12, L13, L18, L19, L14及びL16)	5
1.4 応	力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.4.1	一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.4.2	一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
1.4.3	一次+二次応力強さの評価	6
1.5 繰	返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
1.5.1	疲労解析	6
1.5.1	.1 疲労累積係数	6
2. 制御	棒駆動機構ハウジング貫通部の耐震性についての計算 ・・・・・・・・	12
2.1 —	般事項	12
2.1.1	形状・寸法・材料	12
2.1.2	考慮する荷重	12
2.1.3	計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	12
2.2 計	算条件	15
2.2.1	解析範囲	15
2.2.2	運転条件	15
2.2.3	材料	15

2.2.4	物性値及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.3 応	力計算 ••••••	15
2.3.1	応力評価点	15
2.3.2	外荷重による応力 ・・・・・	15
2.3.2	.1 荷重条件(L12, L13, L14及びL16) ·····	15
2.4 応	力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.4.1	一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.4.2	一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	15
2.4.3	一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
2.5 繰	返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
2.5.1	疲労解析	16
2.5.1	.1 疲労累積係数	16
2.6 特	別な評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
2.6.1	座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
2.6.1	.1 計算データ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	16
2.6.1	.2 座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	17
2 百活	晋水山口ノブル (N1) の耐雪桝についての計算	25
3.1 —		25
3.1.1		25
3.1.1	2 唐 す ス 荷 香 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	25
3 1 3	1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (	25
0. 1. 0		20
3.2 計	算条件	28
3.2.1	解析範囲	28
3.2.2	運転条件	28
3.2.3	材料	28
3. 2. 4	物性値及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	28
3.3 応	力計算 ••••••	28
3.3.1	応力評価点	28
3.3.2	外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	28
3.3.2	.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	28
3.4 応	力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	28

3.4.1 一次一般膜応力強さの評価	28
3.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価	28
3.4.3 一次+二次応力強さの評価	29
3.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	29
3.5.1 疲労解析	29
3.5.1.1 疲労累積係数	29
4. 再循環水入口ノズル (N2) の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・	35
4.1 一般事項	35
4.1.1 形状・寸法・材料	35
4.1.2 考慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	35
4.1.3 計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	35
4.2 計算条件	38
4.2.1 解析範囲	38
4.2.2 運転条件	38
4.2.3 材料	38
4.2.4 物性値及び許容限界	38
4.3 応力計算	38
4.3.1 応力評価点	38
4.3.2 外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	38
4.3.2.1 荷重条件(LO4, LO7, L14, L15, L16及びL17) ·····	38
4.4 応力強さの評価	38
4.4.1 一次一般膜応力強さの評価	38
4.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価	38
4.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	39
4.5 繰返し荷重の評価	39
4.5.1 疲労解析	39
4.5.1.1 疲労累積係数	39
5 主苏気ノズル (N3) の耐雪性についての計算	16
	40 16
5.1 / 形状・寸法・材料 ····································	40
5.1.9 孝膚才乙苈香	10 16
9.1.2 勿愿?②彻里	40

5.1.3 言	†算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	46
5.2 計算	条件	49
5.2.1 角	释析範囲 ••••••	49
5.2.2 進		49
5.2.3 本	才料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.2.4 牧	物性値及び許容限界 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.3 応力	計算	49
5.3.1 応	5.力評価点 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.3.2 夕	▶荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.3.2.1	荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	49
5.4 応力	強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.4.1 -	-次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.4.2 -	-次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	49
5.4.3 -	-次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	50
5.5 繰返	し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	50
5.5.1 沥	友労解析	50
5.5.1.1	疲労累積係数	50
6. 炉心ス	プレイノズル(N5)の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・	56
6.1 一般	事項	56
6.1.1 用	ジ状・寸法・材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	56
6.1.2 孝	き慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	56
6.1.3 言	†算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	56
6.2 計算	条件	60
6.2.1 角	释析範囲 ••••••	60
6.2.2 進		60
6.2.3 本	才料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	60
6.2.4 牧	物性値及び許容限界 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	60
6.3 応力	計算	60
6.3.1 応	5.力評価点 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	60
6.3.2 夕	▶荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	60
6.3.2.1	荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	60

6.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	60
6.4.1 一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	60
6.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価	60
6.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	61
6.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	61
6.5.1 疲労解析	61
6.5.1.1 疲労累積係数	61
7 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル (N10) の耐震性についての計算	74
	74
7.1.1 形状・寸法・材料	74
7 1 9 老膚すろ荷香	74
7.1.3 計算結果の概要	74
	11
7.2 計算条件	77
7.2.1 解析範囲	77
7.2.2 運転条件	77
7.2.3 材料	77
7.2.4 物性値及び許容限界	77
7.3 応力計算	77
7.3.1 応力評価点	77
7.3.2 外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	77
7.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	77
7.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	77
7.4.1 一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	77
7.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	77
7.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	78
7.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	78
7.5.1 疲労解析	78
7.5.1.1 疲労累積係数	78
8. 低圧注水ノズル (N17) の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・・・・・	85
8.1 一般事項 ······	85
8.1.1 形状・寸法・材料	85

8.1.2	考慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	85
8.1.3	計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	85
8.2 計	算条件	88
8.2.1	解析範囲	88
8.2.2	運転条件	88
8.2.3	材料	88
8.2.4	物性値及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	88
8.3 応	力計算	88
8.3.1	応力評価点	88
8.3.2	外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	88
8.3.2	.1 荷重条件(LO4, LO7, L14, L15, L16及びL17) ·····	88
8.4 応	力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	88
8.4.1	一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	88
8.4.2	一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	88
8.4.3	一次+二次応力強さの評価	89
8.5 繰	返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	89
8.5.1	疲労解析	89
8.5.1	.1 疲労累積係数	89
	フプレイノブル (NC) の研究性についての計算	0.6
9. 上現		90
9.1 -		90
9. 1. 1	形状・り伝・材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	96
9.1.2	ろ思りる何里	96
9.1.3	計昇結朱の慨安	96
9.2 計	算条件	99
9.2.1	解析範囲	99
9.2.2	運転条件	99
9.2.3	材料	99
9.2.4	物性値及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	99
9.3 応	力計算	99
9.3.1	応力評価点	99
9.3.2	外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	99
9.3.2	.1 荷重条件(L04, L07, L11, L14, L15, L16及びL17) ······	99

9.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	99
9.4.1 一次一般膜応力強さの評価	99
9.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・	99
9.4.3 一次+二次応力強さの評価	100
9.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	100
9.5.1 疲労解析	100
9.5.1.1 疲労累積係数	100
10. ベントノスル (N7) の耐震性についての計算	106
10.1 一般事項	106
10.1.1 形状・寸法・材料	106
10.1.2 考慮する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	106
10.1.3 計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	106
10.2 計算条件 ·····	109
10.2.1 解析範囲	109
10.2.2 運転条件	109
10.2.3 材料	109
10.2.4 物性値及び許容限界	109
10.3 応力計算	109
10.3.1 応力評価点	109
10.3.2 外荷重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	109
10.3.2.1 荷重条件(LO4, LO7, L11, L14, L15, L16及びL17) ······	109
10.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	109
10.4.1 一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	109
10.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	109
10.4.3 一次+二次応力強さの評価	110
10.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	110
10.5.1 疲労解析	110
10.5.1.1 疲労累積係数	110
11. ンェットホンフ計測官員通部ノスル (N8) の耐震性についての計算 ···	116
11.1 一般事項	116
11.1.1 形状・寸法・材料 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	116

11.1.2 考慮了	する荷重 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	116
11.1.3 計算約	<b>詰果の概要</b>	116
11.2 計算条件	:	119
11.2.1 解析筆	範囲	119
11.2.2 運転員	条件 ••••••	119
11.2.3 材料		119
11.2.4 物性值	直及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	119
11.3 応力計算		119
11.3.1 応力詞	评価点	119
11.3.2 外荷重	重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	119
11.3.2.1 荷	重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	119
11.4 応力強さ	の評価	119
11.4.1 一次-	-般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	119
11.4.2 一次朋	莫+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	119
11.4.3 一次-	+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	120
11.5 繰返し荷	重の評価	120
11.5.1 疲労的	解析	120
11.5.1.1 疲	労累積係数	120
12. 計装ノズル	<ul><li>(N11, N12, N16)の耐震性についての計算</li><li>.</li></ul>	127
12.1 一般事項		127
12.1.1 形状	<ul> <li>・寸法・材料</li> <li>・ ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・</li></ul>	127
12.1.2 考慮了	する荷重 	127
12.1.3 計算約	<b>詰果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・</b>	127
12.2 計算条件	:	132
12.2.1 解析筆	範囲	132
12.2.2 運転約	条件 ••••••	132
12.2.3 材料		132
12.2.4 物性值	直及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	132
12.3 応力計算		132
12.3.1 応力詞	評価点	132
12.3.2 外荷重	重による応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	132
12.3.2.1 荷	·重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	132

12.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	132
12.4.1 一次一般膜応力強さの評価	132
12.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	132
12.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	133
12.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	133
12.5.1 疲労解析	133
12.5.1.1 疲労累積係数	133
13 ドレンノズル(N15)の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・・・	149
	1/0
13.1 形状・寸注・材料	149
13.1.2     老庸すろ荷重     ····································	149
13.1.3<計算結果の概要	149
	110
13.2 計算条件	152
13.2.1 解析範囲	152
13.2.2 運転条件	152
13.2.3 材料	152
13.2.4 物性値及び許容限界	152
13.3 応力計算	152
13.3.1 応力評価点	152
13.3.2 外荷重による応力 ・・・・・	152
13.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ·····	152
13.4 応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	152
13.4.1 一次一般膜応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	152
13.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	152
13.4.3 一次+二次応力強さの評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	153
13.5 繰返し荷重の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	153
13.5.1 疲労解析	153
13.5.1.1 疲労累積係数	153
14. ブラケット類の耐震性についての計算 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	159
14.1 一般事項 ······	159

14.2 計算条件	159
14.2.1 解析範囲	159
14.2.2 解析条件	159
14.2.3 許容限界	159
14.3 特別な評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	159
14.3.1 ロッド穴周辺の応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	159
14.4 計算結果	160
15. 基礎ボルトの耐震性についての計算	164
15.1 一般事項	164
15.2 計算条件	164
15.2.1 解析範囲	164
15.3 記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	166
15.4 設計条件	167
15.4.1 荷重の組合せ及び許容応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	167
15.4.2 外荷重条件	167
15.5 基礎式	168
15.5.1 引張応力の計算方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	168
15.5.2 せん断応力の計算方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	169
15.6 応力計算	171
15.7 計算結果	172

## 図表目次

図1-1	形状・寸法・材料・応力評価点(胴板)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
図2-1	形状・寸法・材料・応力評価点	
	(制御棒駆動機構ハウジング貫通部)・・・・・・・・・・・・	13
図3-1	形状・寸法・材料・応力評価点(再循環水出ロノズル(N1)) ······	26
図4-1	形状・寸法・材料・応力評価点(再循環水入口ノズル(N2))	36
図5-1	形状・寸法・材料・応力評価点(主蒸気ノズル (N3)) ・・・・・・・・	47
図6-1	形状・寸法・材料・応力評価点(炉心スプレイノズル(N5))	57
図7-1	形状・寸法・材料・応力評価点	
	(差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10))・・・・・・・	75
図8-1	形状・寸法・材料・応力評価点(低圧注水ノズル(N17))・・・・・・・	86
図9-1	形状・寸法・材料・応力評価点(上鏡スプレイノズル (N6) ) ・・・・・・	97
図10-1	形状・寸法・材料・応力評価点(ベントノズル(N7))・・・・・・・・	107
図11-1	形状・寸法・材料・応力評価点	
	(ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8))・・・・・・・	117
図12-1	形状・寸法・材料・応力評価点	
	(計装ノズル(N11, N12, N16)) ・・・・・・・・・	128
図13-1	形状・寸法・材料・応力評価点(ドレンノズル(N15))・・・・・・・	150
図14-1	形状・寸法・材料(ブラケット類)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	161
図15-1	形状・寸法・材料(基礎ボルト)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	165
図15-2	基礎ボルトの等価円筒及び応力分布 ・・・・・・・・・・・・・・・・・	170

表1-1	胴板の計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
表1-2	胴板の一次一般膜応力強さの評価のまとめ	7
表1-3	胴板の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ	8
表1-4	胴板の一次+二次応力強さの評価のまとめ	9
表1-5	胴板の疲労累積係数・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
表1-6	胴板の疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・・・・・・・・・・・・	11
表2-1	制御棒駆動機構ハウジング貫通部の計算結果の概要 ・・・・・・・・・	14
表2-2	制御棒駆動機構ハウジング貫通部の	
	一次一般膜応力強さの評価のまとめ	19
表2-3	制御棒駆動機構ハウジング貫通部の	
	一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・	20
表2-4	制御棒駆動機構ハウジング貫通部の	
	一次+二次応力強さの評価のまとめ	21
表2-5	制御棒駆動機構ハウジング貫通部の疲労累積係数・・・・・	22
表2-6	制御棒駆動機構ハウジング貫通部の	
	疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・・・・・・・・	23
表2-7	スタブチューブの座屈に対する評価に用いる荷重 ・・・・・・・・・・	24
表2-8	スタブチューブの座屈に対する評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
表3-1	再循環水出ロノズル(N1)の計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・	27
表3-2	再循環水出口ノズル(N1)の	
	一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・	30
表3-3	再循環水出口ノズル (N1) の	
	一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・	31
表3-4	再循環水出口ノズル (N1) の	
	一次+二次応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・・	32
表3-5	再循環水出口ノズル(N1)の疲労累積係数・・・・・・・・・・・・・・・・	33
表3-6	再循環水出口ノズル(N1)の疲労累積係数の評価のまとめ	34
表4-1	再循環水入口ノズル(N2)の計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・	37
表4-2	再循環水入口ノズル (N2) の	
	一次一般膜応力強さの評価のまとめ	40
表4-3 再循環水入口ノズル(N2)の

## 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ………… 41

- 表4-4 再循環水入口ノズル(N2)の
- 表4-5 再循環水入口ノズル(N2)の疲労累積係数・・・・・・・・・・・ 43
- 表4-6 再循環水入口ノズル(N2)の疲労累積係数の評価のまとめ …… 45
- 表5-2 主蒸気ノズル(N3)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ ……… 51
- 表5-3 主蒸気ノズル (N3) の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ………… 52
- 表5-4 主蒸気ノズル(N3)の一次+二次応力強さの評価のまとめ …… 53
- 表5-5 主蒸気ノズル (N3) の疲労累積係数······ 54
- 表5-6 主蒸気ノズル(N3)の疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・ 55
- 表6-1 炉心スプレイノズル(N5)の計算結果の概要 ・・・・・・・・・・・・ 58
- 表6-2 炉心スプレイノズル (N5) の
  - 一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・ 62
- 表6-3 炉心スプレイノズル (N5)の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・ 64
- 表6-4 炉心スプレイノズル (N5)の
  - 一次+二次応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・・・ 66
- 表6-5 炉心スプレイノズル (N5) の疲労累積係数 ····· 68
- 表6-6 炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・ 72
- 表7-1 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の計算結果の概要 …… 76
- 表7-2 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の
- 表7-3 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ………… 80
- 表7-4 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の
- 表7-5 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の疲労累積係数・・・・・・ 82
- 表7-6 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の
  - 疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・・・・・・・ 84

- 表8-2 低圧注水ノズル(N17)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ …… 90
- 表8-3 低圧注水ノズル(N17)の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・ 91
- 表8-4 低圧注水ノズル(N17)の一次+二次応力強さの評価のまとめ …… 92
- 表8-5 低圧注水ノズル(N17)の疲労累積係数・・・・・ 93
- 表8-6 低圧注水ノズル(N17)の疲労累積係数の評価のまとめ ………… 95
- 表9-2 上鏡スプレイノズル (N6) の
- 表9-3 上鏡スプレイノズル (N6)の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ·····・ 102
- 表9-4 上鏡スプレイノズル (N6)の
  - 一次+二次応力強さの評価のまとめ …………… 103
- 表9-5 上鏡スプレイノズル (N6) の疲労累積係数 · · · · · · · · · · · · · · · · 104
- 表9-6 上鏡スプレイノズル(N6)の疲労累積係数の評価のまとめ ..... 105
- 表10-1 ベントノズル (N7) の計算結果の概要 ……………………… 108
- 表10-2 ベントノズル(N7)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・ 111
- 表10-3 ベントノズル(N7)の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ………… 112
- 表10-4 ベントノズル (N7) の一次+二次応力強さの評価のまとめ ・・・・・・ 113
- 表10-6 ベントノズル(N7)の疲労累積係数の評価のまとめ …………… 115
- 表11-1 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル (N8) の計算結果の概要 ・・・・・ 118
- 表11-2 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の
  - 一次一般膜応力強さの評価のまとめ ………………… 121
- 表11-3 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ・・・・・・・ 122
- 表11-5 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の疲労累積係数・・・・・ 124

目-14

表11-6 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の

疲労累積係数の評価のまとめ ・・・・・ 126

- 表12-1 計装ノズル (N11, N12, N16) の計算結果の概要 ····· 129
- 表12-2 計装ノズル (N11, N12, N16)の
- 表12-3 計装ノズル(N11, N12, N16)の
  - 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ………… 137
- 表 12-4 計装ノズル (N11, N12, N16)の
  - 一次+二次応力強さの評価のまとめ ……………………… 140
- 表12-5 計装ノズル(N11, N12, N16)の疲労累積係数・・・・・・・・・・・ 143
- 表12-6 計装ノズル(N11, N12, N16)の疲労累積係数の評価のまとめ ····· 146
- 表13-1 ドレンノズル (N15) の計算結果の概要 ······ 151
- 表13-2 ドレンノズル (N15) の一次一般膜応力強さの評価のまとめ ・・・・・ 154
- 表13-3 ドレンノズル (N15) の

一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ ………… 155

- 表13-4 ドレンノズル(N15)の一次+二次応力強さの評価のまとめ …… 156
- 表13-5 ドレンノズル (N15) の疲労累積係数・・・・・・・・・・・・・・・・ 157
- 表13-6 ドレンノズル (N15) の疲労累積係数の評価のまとめ ………… 158
- 表14-1 ブラケット類の計算結果 ..... 163
- 表15-1 基礎ボルトの荷重の組合せ及び許容応力状態 ……………… 167
- 表15-3 基礎ボルトの計算結果 ..... 172

本計算書は、原子炉圧力容器及び原子炉圧力容器の基礎ボルトの耐震性についての計算書である。

- 1. 胴板の耐震性についての計算
- 1.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器胴板の耐震性についての計算である。

1.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図1-1に示す。

1.1.2 考慮する荷重

考慮した各荷重を「V-2-3-4-1-1 原子炉圧力容器の応力解析の方針」(以下「応力解 析の方針」という。)の4章に示す。

## 1.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表1-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図1-1 形状・寸法・材料・応力評価点(胴板)(単位:mm)

表1-1 胴板の計算結果の概要

		一次一般膜応力強さ		一次胆	一次膜+一次曲げ応力強さ 一次		一次+	+二次応力強さ		疲労解析			
立ひ及びはおり	<b></b>	(MPa)		(MPa)		(MPa)							
同方及い物料	可在心力扒怒	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	III <sub>A</sub> S	172	302	P01 — P02	172	454	P01 — P02						
胴板	IV A S	172	326	P01 — P02	172	490	P01 — P02						
SQV2A	III <sub>A</sub> S							22	552	P02	0.0026	1	D0.2
	IV A S							39	552	P02	0.0030		r U 3

注:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 1.2 計算条件
- 1.2.1 解析範囲
   解析範囲を図1-1に示す。
- 1.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 1.2.3 材料
   各部の材料を図1-1に示す。
- 1.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 1.3 応力計算
- 1.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図1-1に示す。
- 1.3.2 外荷重による応力
- 1.3.2.1 荷重条件(L12, L13, L18, L19, L14及びL16)
   胴板に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 1.4 応力強さの評価
   応力強さの評価は、胴板について行う。
- 1.4.1 一次一般膜応力強さの評価
   許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表1-2に示す。
   表1-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に
   示す許容限界を満足する。
- 1.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
   許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表1-3に示す。
   表1-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5
   節に示す許容限界を満足する。

1.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表1-4に示す。

表1-4より、すべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、3· $S_m$ 以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 1.5 繰返し荷重の評価
- 1.5.1 疲労解析

胴板の応力評価点について,詳細な繰返し荷重の評価を行う。

1.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表1-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表1-6に示す。

表1-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。 表1-2 胴板の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

				<u> </u>
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III ,	<sub>A</sub> S	IV.	A S
評価面		-		-
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	172	302	172	326
P01'				
P02'	172	302	172	326
P03				
P04	172	302	172	326
P03'				
P04'	172	302	172	326
P05				
P06	172	302	172	326
P05'				
P06'	172	302	172	326
P07				
P08	172	302	172	326
P07'				
P08'	172	302	172	326

(単位:MPa)

表1-3 胴板の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)	
	許容応	力状態	許容応	力状態	
	III A	A S	$IV_A S$		
評価面		-			
	応力	許容値	応力	許容値	
	強さ		強さ		
P01					
P02	172	454	172	490	
P01'					
P02'	172	454	172	490	
P03					
P04	172	454	172	490	
P03'					
P04'	172	454	172	490	
P05					
P06	172	454	172	490	
P05'					
P06'	172	454	172	490	
P07					
P08	172	454	172	490	
P07'					
P08'	172	454	172	490	

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

表1-4 胴板の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+二次応力差最大範囲						
	(	$P_L + P_b + Q$	)				
	<b>*</b> 1	<b>*</b> 2	許容値				
評価点	S n <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>				
P01	22	38	552				
P01'	22	38	552				
P02	22	39	552				
P02'	22	39	552				
P03	22	38	552				
P03'	22	38	552				
P04	22	39	552				
P04'	22	39	552				
P05	22	38	552				
P05'	22	38	552				
P06	22	39	552				
P06'	22	39	552				
P07	22	38	552				
P07'	22	38	552				
P08	22	39	552				
P08'	22	39	552				

(単位:MPa)

注記 \*1:S<sup>n</sup><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:S<sup>n</sup><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

## 表1-5 胴板の疲労累積係数

応力評価点 —— P03 材 料 —— SQV2A

				*1	<b>*</b> 2				
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$	
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)				
1	3							0.0002	
	疲労累積係数 U <sub>Ss</sub> = 0.0002								
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0035								
				ť	<b>皮</b> 労累積6	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0036	

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに(E<sub>0</sub>/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.84 \times 10^5$  MPa

分類			疲労累積係数		
評価点	U <sub>n</sub>	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0033	0.0002	0.0002	0.0035	1
P01'	0.0033	0.0002	0.0002	0.0035	1
P02	0.0012	0.0002	0.0002	0.0014	1
P02'	0.0012	0.0002	0.0002	0.0014	1
P03	0.0035	0.0002	0.0002	0.0036	1
P03'	0.0035	0.0002	0.0002	0.0036	1
P04	0.0014	0.0002	0.0002	0.0016	1
P04'	0.0014	0.0002	0.0002	0.0016	1
P05	0.0019	0.0002	0.0002	0.0020	1
P05'	0.0019	0.0002	0.0002	0.0020	1
P06	0.0012	0.0002	0.0002	0.0014	1
P06'	0.0012	0.0002	0.0002	0.0014	1
P07	0.0013	0.0002	0.0002	0.0015	1
P07'	0.0013	0.0002	0.0002	0.0015	1
P08	0.0014	0.0002	0.0002	0.0016	1
P08'	0.0014	0.0002	0.0002	0.0016	1

表1-6 胴板の疲労累積係数の評価のまとめ

- 2. 制御棒駆動機構ハウジング貫通部の耐震性についての計算
- 2.1 一般事項

本章は、制御棒駆動機構ハウジング貫通部の耐震性についての計算である。

2.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図2-1に示す。

- 2.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 2.1.3 計算結果の概要
   計算結果の概要を表2-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

注:以下,制御棒駆動機構ハウジングを「ハウジング」,制御棒駆動機構ハウジング貫通部 スタブチューブを「スタブチューブ」という。

図2-1 形状・寸法・材料・応力評価点(制御棒駆動機構ハウジング貫通部)(単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+	+二次応力強さ		疲労解析			
立ひ及びたまま	<b></b>	(MPa)			(MF	Pa)		(MPa)					
同方及い物料	可在心力扒怒	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	III <sub>A</sub> S	48	196	P03 — P04	149	280	P01' — P02'						
スタブチューブ	IV A S	48	334	P03 — P04	155	476	P01' — P02'						
NCF600	III <sub>A</sub> S							81	492	P03	0.0565	1	DO2
NCF600相当	IV A S							125	492	P03	0.0505	1	P03
	III <sub>A</sub> S	41	137	P05 — P06	45	192	P05 — P06						
ハウジング	IV A S	41	260	P05 — P06	49	363	P07 — P08						
SUS304TP	III <sub>A</sub> S							69	348	P08	0.0015	1	DOG
	IV <sub>A</sub> S							120	348	P08	0.0015	1	F 00

表2-1 制御棒駆動機構ハウジング貫通部の計算結果の概要

注:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 2.2 計算条件
- 2.2.1 解析範囲
   解析範囲を図2-1に示す。
- 2.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 2.2.3 材料
   各部の材料を図2-1に示す。
- 2.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 2.3 応力計算
- 2.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図2-1に示す。
- 2.3.2 外荷重による応力
- 2.3.2.1 荷重条件(L12, L13, L14及びL16) スタブチューブ及びハウジングに作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に 示す。
- 2.4 応力強さの評価 応力強さの評価は、スタブチューブ及びハウジングについて行う。
  - 2.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表2-2に示す。 表2-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

2.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価 許容応力状態Ⅲ₄S及び許容応力状態Ⅳ₄Sにおける評価をまとめて、表2-3に示す。

表2-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5 節に示す許容限界を満足する。

RO

2.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表2-4に示す。

表2-4より、すべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、3· $S_m$ 以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 2.5 繰返し荷重の評価
- 2.5.1 疲労解析

スタブチューブ及びハウジングの応力評価点について,詳細な繰返し荷重の評価を行う。

2.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表2-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表2-6に示す。

表2-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方針」 の5.4節の許容限界を満足する。

- 2.6 特別な評価
- 2.6.1 座屈に対する評価
- 2.6.1.1 計算データ

スタブチューブの内半径 
$$R_i = 1$$
 mm  
スタブチューブの最小厚さ  $t = 1$  mm

$$\mathbf{A} = \pi \cdot \left\{ \left( \mathbf{R}_{i} + t \right)^{2} - \mathbf{R}_{i}^{2} \right\}$$

$$= \pi \cdot \boxed{\qquad} = \boxed{\qquad} mm^{2}$$
スタブチューブの断面係数
$$Z = \frac{\pi}{4} \cdot \frac{\{(R_{i} + t)^{4} - R_{i}^{4}\}}{(R_{i} + t)}$$

$$= \frac{\pi}{4} \cdot \boxed{\qquad} = \boxed{\qquad} mm^{3}$$

2.6.1.2 座屈に対する評価

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおいてスタブチューブに圧縮応力を生じさせる荷重は,表2-7に示す鉛直力及びモーメントである。これらの組合せにより発生する圧縮応力の評価を行う。

(1) 圧縮応力

表2-7に示す荷重によって生じる許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sでの圧 縮応力は以下のように求める。

a. 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S



b. 許容応力状態IVAS



(2) 許容圧縮応力

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける許容圧縮応力は,以下の2つの 値のうち小さい方の値を用いる。

a. 許容応力状態ⅢAS

 $1.2 \cdot S_m = 1.2 \times 164 = 196$  MPa

 $1.2 \cdot B = 1.2 \times 83 = 99$  MPa

ここで,

 $S_m = 164$  MPa

B = 83 MPa

このうちB値は,設計・建設規格 PVB-3117より,次のようにして求める。

設計・建設規格 付録材料図表 Part7 図1より

を用いて、設計・建設規格 付録材料図表 Part7 図7より

B = 83 MPa

(供用状態A及びBの最高温度301 ℃における値)

よって,許容圧縮応力は,

 $\sigma_{ca} = 99$  MPa

- b. 許容応力状態IVAS
  - $1.5 \cdot S_m = 1.5 \times 164 = 246$  MPa
  - $1.5 \cdot B = 1.5 \times 83 = 124 \text{ MPa}$
  - (供用状態A及びBの最高温度301 ℃における値)
- よって,許容圧縮応力は,
  - $\sigma_{ca} = 124$  MPa

各許容応力状態における座屈に対する評価結果を表2-8に示す。 表2-8より,各許容応力状態における座屈に対する評価は,許容限界を満足する。

	(平位、州南)									
	許容応	力状態	許容応	力状態						
	III <sub>4</sub>	<sub>A</sub> S	$IV_A$	A S						
評価面										
	応力	許容値	応力	許容値						
	強さ		強さ							
P01										
P02	32	196	32	334						
P01'										
P02'	32	196	32	334						
P03										
P04	48	196	48	334						
P03'										
P04'	48	196	48	334						
P05										
P06	41	137	41	260						
P05'										
P06'	41	137	41	260						
P07										
P08	2	137	2	260						
P07'										
P08'	5	137	6	260						

(単位:MPa)

表2-3 制御棒駆動機構ハウジング貫通部の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

			× 1	
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III /	A S	$IV_A$	A S
評価面				
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	129	280	124	476
P01'				
P02'	149	280	155	476
P03				
P04	26	271	29	460
P03'				
P04'	45	271	54	460
P05				
P06	45	192	45	363
P05'				
P06'	33	192	33	363
P07				
P08	33	192	49	363
P07'				
P08'	25	192	40	363

(単位:MPa)

分類	一次+二次応力差最大範囲							
	(	$P_{L} + P_{b} + Q$	)					
	*1	<b>*</b> 2	許容値					
評価点	S n <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>					
P01	22	34	492					
P01'	22	34	492					
P02	34	53	492					
P02'	34	53	492					
P03	81	125	492					
P03'	81	125	492					
P04	16	25	492					
P04'	16	25	492					
P05	33	58	348					
P05'	33	58	348					
P06	16	37	348					
P06'	16	37	348					
P07	7	11	348					
P07'	7	11	348					
P08	69	120	348					
P08'	69	120	348					

(単位:MPa)

 P08'
 69
 120
 348

 注記
 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表2-5(1) 制御棒駆動機構ハウジング貫通部の疲労累積係数

応力評	価点	 P03
材	料	 NCF600

No.	S n (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>	
1	125							0.0021	
	疲労累積係数 U <sub>Ss</sub> = 0.0021								
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0544								
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0565								

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.98 \times 10^5$  MPa

表2-5(2)	制御椿駆動機構/	ヽウジン	グ貫通部の	の疲労累積係数
		/ * *		' //入 / / / /   貝 /   クハ

応力評	価点	 P06
材	料	 SUS304TP

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	13							0.0000
						疲労累積係	↓ 数 U <sub>Ss</sub> =	0.0000
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0015
				3	疲労累積的	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0015

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: St に ( $E_0 / E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類	疲労累積係数								
評価点	U <sub>n</sub>	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値				
P01	0.0004	0.0000	0.0000	0.0004	1				
P01'	0.0004	0.0000	0.0000	0.0004	1				
P02	0.0013	0.0000	0.0000	0.0013	1				
P02'	0.0013	0.0000	0.0000	0.0013	1				
P03	0.0544	0.0002	0.0021	0.0565	1				
P03'	0.0544	0.0002	0.0021	0.0565	1				
P04	0.0003	0.0000	0.0000	0.0003	1				
P04'	0.0003	0.0000	0.0000	0.0003	1				
P05	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P05'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P06	0.0015	0.0000	0.0000	0.0015	1				
P06'	0.0015	0.0000	0.0000	0.0015	1				
P07	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P07'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P08	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1				
P08'	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1				

表2-6 制御棒駆動機構ハウジング貫通部の疲労累積係数の評価のまとめ

許容応力状態	鉛直力 *1 V (kN)	モーメント *2 M (kN・m)
III <sub>A</sub> S		
IV <sub>A</sub> S		

表2-7 スタブチューブの座屈に対する評価に用いる荷重

注記 \*1:「応力解析の方針」の4.4節に示すV1+V2の値

\*2:「応力解析の方針」の4.4節に示すM<sub>1</sub>+M<sub>2</sub>+(H<sub>1</sub>+H<sub>2</sub>)・Lの値 Lは,スタブチューブの最大長さ=───mである。

表2-8 スタブチューブの座屈に対する評価

新公式力业能	軸圧縮応力	許容圧縮応力
计谷心刀状態	$\sigma$ c (MPa)	$\sigma_{\rm ca}$ (MPa)
III <sub>A</sub> S	32	99
IV <sub>A</sub> S	44	124

- 3. 再循環水出口ノズル(N1)の耐震性についての計算
- 3.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器再循環水出ロノズル(N1)の耐震性についての計算である。

3.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図3-1に示す。

- 3.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 3.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表3-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図3-1 形状・寸法・材料・応力評価点(再循環水出口ノズル(N1)) (単位:mm)

		-	次一般膊	草応力強さ	一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次十	-二次応	力強さ	疲	<b></b> 定労解析	
	<b></b>	(MPa)			(MPa)		(MPa)						
即历及い物科	可在心力扒愿	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	101	137	P01-P02	167	184	P01'-P02'						
セーフエンド	IV A S	101	248	P01-P02	167	331	P01'-P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							315	348	P06	0.0002	1	D04
SUSF304相当	IV <sub>A</sub> S							315	348	P06	0.0003	1	P04
	III <sub>A</sub> S	104	302	P07-P08	197	404	P07'-P08'						
ノズルエンド	IV <sub>A</sub> S	104	320	P07-P08	197	427	P07'-P08'						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							271	552	P08	0 0020	1	DOO
	IV A S							271	552	P08	0.0039	1	r U0

表3-1 再循環水出口ノズル (N1) の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 3.2 計算条件
- 3.2.1 解析範囲
   解析範囲を図3-1に示す。
- 3.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 3.2.3 材料各部の材料を図3-1に示す。
- 3.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 3.3 応力計算
- 3.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図3-1に示す。
- 3.3.2 外荷重による応力
- 3.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17)
   再循環水出ロノズル(N1)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 3.4 応力強さの評価 応力強さの評価は、再循環水出ロノズル(N1)について行う。
- 3.4.1 一次一般膜応力強さの評価
   許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表3-2に示す。
   表3-2より、各許容応力状態の一次一般膜応力強さは、「応力解析の方針」の3.5節に
   示す許容限界を満足する。
- 3.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
   許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表3-3に示す。
   表3-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の3.5
   節に示す許容限界を満足する。

3.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表3-4に示す。

表3-4より、すべての評価点においてS<sub>n</sub><sup>#1</sup>及びS<sub>n</sub><sup>#2</sup>は、3・S<sub>m</sub>以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 3.5 繰返し荷重の評価
- 3.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド及びノズルエンドの応力評価点について,詳細な繰返し荷重の評価 を行う。

3.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表3-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表3-6に示す。

表3-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容値を満足する。

(甲位:MPa)									
	許容応	力状態	許容応	力状態					
<b>∹</b> ∓ / <del></del>	III ₄	<sub>A</sub> S	IV A	<sub>A</sub> S					
評価面									
	応力	許容値	応力	許容値					
	強さ		強さ						
P01									
P02	101	137	101	248					
P01'									
P02'	99	137	99	248					
P03									
P04	99	137	99	248					
P03'									
P04'	97	137	97	248					
P05									
P06	83	137	83	248					
P05'									
P06'	81	137	81	248					
P07									
P08	104	302	104	320					
P07'									
P08'	102	302	102	320					

(単位:MPa)

表3-3 再循環水出口ノズル(N1)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価結果のまとめ

(平匹・皿 a)								
	許容応	力状態	許容応力状態					
	III <sub>A</sub>	A S	$IV_A S$					
評価面								
	応力	許容値	応力	許容値				
	強さ		強さ					
P01								
P02	165	184	165	331				
P01'								
P02'	167	184	167	331				
P03								
P04	164	184	164	332				
P03'								
P04'	166	184	166	332				
P05								
P06	149	186	149	335				
P05'								
P06'	151	186	151	335				
P07								
P08	195	404	195	427				
P07'								
P08'	197	404	197	427				

(単位:MPa)

分類	一次+	大範囲	
	(	$P_{L} + P_{b} + Q$	)
	*1	<b>*</b> 2	許容値
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>
P01	252	252	348
P01'	252	252	348
P02	293	293	348
P02'	293	293	348
P03	237	237	348
P03'	237	237	348
P04	305	305	348
P04'	305	305	348
P05	192	192	348
P05'	192	192	348
P06	315	315	348
P06'	315	315	348
P07	199	199	552
P07'	199	199	552
P08	271	271	552
P08'	271	271	552

(単位:MPa)

注記 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表3-5(1) 再循環水出口ノズル(N1)の疲労累積係数

応力評価点 —— P04 材 料 —— SUSF304

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N $_{\rm c}$ $\nearrow$ N $_{\rm a}$
1	305							0.0003
						疲労累積係	数 U <sub>sd</sub> =	0.0003
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0000
				ÿ	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0003

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\ell$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表 3-5(2) 再循環水出口ノズル(N1)の疲労累積係数

応力評価点 —— PO8 材 料 —— SFVQ2A

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N <sub>a</sub>	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	270							0.0038
						疲労累積係	、数 U <sub>sd</sub> =	0.0039
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0001
				}	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$U_n + U_{Sd} =$	0.0039

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\ell$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa
	-					
分類			疲労累積係数			
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値	
P01	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1	
P01'	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1	
P02	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1	
P02'	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1	
P03	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1	
P03'	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1	
P04	0.0000	0.0003	0.0003	0.0003	1	
P04'	0.0000	0.0003	0.0003	0.0003	1	
P05	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1	
P05'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1	
P06	0.0001	0.0002	0.0002	0.0002	1	
P06'	0.0000	0.0002	0.0002	0.0002	1	
P07	0.0008	0.0009	0.0009	0.0017	1	
P07'	0.0006	0.0009	0.0009	0.0015	1	
P08	0.0001	0.0039	0.0039	0.0039	1	
P08'	0.0001	0.0039	0.0039	0.0039	1	

表3-6 再循環水出口ノズル(N1)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 4. 再循環水入口ノズル(N2)の耐震性についての計算
- 4.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器再循環水入口ノズル(N2)の耐震性についての計算である。

4.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図4-1に示す。

- 4.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 4.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表4-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図4-1 形状・寸法・材料・応力評価点(再循環水入口ノズル(N2)) (単位:mm)

	苏索内力出能		次一般膨	真応力強さ	一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次十	-二次応	力強さ	疲労解析		
立八五マドナナギ			(MP	Pa)		(MF	Pa)		(MPa)				
部分及い物料	计谷心刀状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	84	137	P01 — P02	178	187	P01' — P02'						
セーフエンド	IV A S	90	248	P01 — P02	215	336	P01' — P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							274	348	P02	0.0680	1	DOD
SUSF304相当	IV <sub>A</sub> S							347	348	P02	0.0089	1	P03
	III <sub>A</sub> S	57	302	P09 — P10	164	418	P09 — P10						
ノズルエンド	IV A S	62	320	P09 — P10	198	442	P09 — P10						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							329	552	P10	0 0212	1	D10
	IV A S							427	552	P10	0.0213	1	PIU
サーマル	III <sub>A</sub> S	27	116	P11 — P12	126	153	P11' — P12'						
スリーブ	IV <sub>A</sub> S	28	232	P11 — P12	145	306	P11' — P12'						
SUS304LTP	III <sub>A</sub> S							176	294	P11	0.0001	1	P11
	IV <sub>A</sub> S							262	294	P11	0.0001	1	

表4-1 再循環水入口ノズル (N2) の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

37

- 4.2 計算条件
- 4.2.1 解析範囲 解析範囲を図4-1に示す。
- 4.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 4.2.3 材料各部の材料を図4-1に示す。
- 4.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 4.3 応力計算
- 4.3.1 応力評価点応力評価点の位置を図4-1に示す。
- 4.3.2 外荷重による応力
- 4.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) 再循環水入口ノズル(N2)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 4.4 応力強さの評価応力強さの評価は、再循環水入口ノズル(N2) について行う。
- 4.4.1 一次一般膜応力強さの評価 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表4-2に示す。 表4-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。
- 4.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
  許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表4-3に示す。
  表4-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5
  節に示す許容限界を満足する。

4.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表4-4に示す。

表4-4より、すべての評価点においてS<sub>n</sub><sup>#1</sup>及びS<sub>n</sub><sup>#2</sup>は、3・S<sub>m</sub>以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 4.5 繰返し荷重の評価
- 4.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド,ノズルエンド及びサーマルスリーブの応力評価点について,詳細 な繰返し荷重の評価を行う。

4.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表4-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表4-6に示す。

表4-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

表4-2 再循環水入口ノズル(N2)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)
	許容応	力状態	許容応	力状態
	$\Pi$	A S	$\mathbf{IV}_{A}$	A S
評価面				
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	84	137	90	248
P01'				
P02'	82	137	87	248
P03				
P04	45	137	49	248
P03'				
P04'	44	137	47	248
P05				
P06	45	137	49	248
P05'				
P06'	44	137	47	248
P07				
P08	16	137	16	248
P07'				
P08'	15	137	16	248
P09				
P10	57	302	62	320
P09'				
P10'	56	302	59	320
P11				
P12	27	116	28	232
P11'				
P12'	27	116	27	232

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

表4-3 再循環水入口ノズル(N2)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III ,	A S	IV.	A S
評価面				
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	177	187	213	336
P01'				
P02'	178	187	215	336
P03				
P04	124	194	149	349
P03'				
P04'	122	194	148	349
P05				
P06	130	194	157	349
P05'				
P06'	129	194	156	349
P07				
P08	78	186	90	335
P07'				
P08'	84	186	97	335
P09				
P10	164	418	198	442
P09'				
P10'	162	418	196	442
P11				
P12	115	153	134	306
P11'				
P12'	126	153	145	306

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

分類	一次+	二次応力差最	大範囲
	(	$P_L + P_b + Q$	)
	*1	<b>*</b> 2	許容値
評価点	S $_{n}$ <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>
P01	240	313	348
P01'	240	313	348
P02	274	347	348
P02'	274	347	348
P03	240	318	348
P03'	240	318	348
P04	145	185	348
P04'	145	185	348
P05	137	178	348
P05'	137	178	348
P06	248	323	348
P06'	248	323	348
P07	39	50	348
P07'	39	50	348
P08	136	213	348
P08'	136	213	348
P09	124	161	552
P09'	124	161	552
P10	329	427	552
P10'	329	427	552
P11	176	262	294
P11'	176	262	294
P12	128	193	294
P12'	128	193	294

(単位:MPa)

注記 \*1:  $S_n^{\#1}$ は許容応力状態 $III_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\#2}$ は許容応力状態 $IV_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表 4-5(1) 再循環水入口ノズル(N2)の疲労累積係数

応力評	阿価点	 P03
材	料	 SUSF304

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>			
1	299							0.0687			
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0687			
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0002										
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0689										

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表 4-5(2) 再循環水入口ノズル(N2)の疲労累積係数

応力評価点 —— P10 材 料 —— SFVQ2A

				*1	<b>*</b> 2					
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N $_{\rm a}$	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$		
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)					
1	427			:				0.0213		
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0213		
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0001									
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0213									

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:  $S_{\ell}$ に( $E_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表 4-5(3) 再循環水入口ノズル(N2)の疲労累積係数

応力評	価点	 P11
材	料	 SUS304LTP

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S p (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N $_{\rm c}$ $\checkmark$ N $_{\rm a}$			
1	262							0.0001			
		-	-			疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0001			
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0000										
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0001										

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Suに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類		:	疲労累積係数		
評価点	U <sub>n</sub>	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0000	0.0001	0.0004	0.0004	1
P01'	0.0000	0.0001	0.0004	0.0004	1
P02	0.0000	0.0002	0.0005	0.0005	1
P02'	0.0000	0.0002	0.0005	0.0005	1
P03	0.0002	0.0229	0.0687	0.0689	1
P03'	0.0000	0.0229	0.0687	0.0687	1
P04	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P04'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P05	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P05'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P06	0.0001	0.0001	0.0002	0.0002	1
P06'	0.0000	0.0001	0.0002	0.0002	1
P07	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P07'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P08	0.0001	0.0003	0.0032	0.0032	1
P08'	0.0001	0.0003	0.0032	0.0032	1
P09	0.0002	0.0002	0.0004	0.0005	1
P09'	0.0001	0.0002	0.0004	0.0004	1
P10	0.0001	0.0092	0.0213	0.0213	1
P10'	0.0001	0.0092	0.0213	0.0213	1
P11	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1
P11'	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1
P12	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P12'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1

表 4-6 再循環水入口ノズル(N2)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 5. 主蒸気ノズル (N3) の耐震性についての計算
- 5.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器主蒸気ノズル (N3)の耐震性についての計算である。

5.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図5-1に示す。

- 5.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 5.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表5-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図5-1 形状・寸法・材料・応力評価点(主蒸気ノズル(N3)) (単位:mm)

			次一般膊	真応力強さ	一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+	-二次応	力強さ	疲労解析		
立ひ及びはお	<b></b>	(MPa)			(MPa)			(MPa)					
即分及い物科	可在心力扒怒	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III A S	104	187	P01 — P02	203	250	P03' — P04'						
セーフエンド	IV A S	104	292	P01 — P02	203	389	P03' — P04'						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							353	383	P04	0.0102	1	DO 4
SFVC2B相当	IV A S							353	383	P04	0.0102	1	P04
	III <sub>A</sub> S	102	302	P05 — P06	212	404	P05' — P06'						
ノズルエンド	IV A S	102	320	P05 — P06	212	427	P05' — P06'						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							460	552	P06	0.0265	1	
	IV A S							460	552	P06	0.0265	1	P06

表5-1 主蒸気ノズル(N3)の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 5.2 計算条件
- 5.2.1 解析範囲 解析範囲を図5-1に示す。
- 5.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 5.2.3 材料 各部の材料を図5-1に示す。
- 5.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 5.3 応力計算
- 5.3.1 応力評価点 応力評価点の位置を図5-1に示す。
- 5.3.2 外荷重による応力
- 5.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) 主蒸気ノズル(N3)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 5.4 応力強さの評価

応力強さの評価は、主蒸気ノズル(N3)について行う。

5.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表5-2に示す。 表5-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

5.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表5-3に示す。
 表5-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5
 節に示す許容限界を満足する。

5.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表5-4に示す。

表5-4より, すべての評価点においてS<sub>n</sub><sup>#1</sup>及びS<sub>n</sub><sup>#2</sup>は, 3·S<sub>m</sub>以下であり, 「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 5.5 繰返し荷重の評価
- 5.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド及びノズルエンドの応力評価点について,詳細な繰返し荷重の評価 を行う。

5.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表5-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表5-6に示す。

表5-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

	許容応	力状態	許容応力状態		
इस मा रह	$\Pi$	<sub>A</sub> S	$IV_A S$		
<b>泮</b> 1曲 田	<u></u> ++	赤皮店	亡士	赤皮は	
	応力 強さ	計谷恒	応力 強さ	計谷旭	
P01					
P02	104	187	104	292	
P01'					
P02'	102	187	102	292	
P03					
P04	102	187	102	292	
P03'					
P04'	100	187	100	292	
P05					
P06	102	302	102	320	
P05'					
P06'	100	302	100	320	

表5-2 主蒸気ノズル(N3)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

表5-3 主蒸気ノズル(N3)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

(単位:MPa)									
	許容応	力状態	許容応	力状態					
	III <sub>A</sub>	<sub>A</sub> S	$IV_A S$						
評価面									
	応力	許容値	応力	許容値					
	強さ		強さ						
P01									
P02	194	250	194	389					
P01'									
P02'	196	250	196	389					
P03									
P04	202	250	202	389					
P03'									
P04'	203	250	203	389					
P05									
P06	210	404	210	427					
P05'									
P06'	212	404	212	427					

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

表5-4 主蒸気ノズル(N3)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

	<b>火山三次南古美国</b>								
分類	一次+		大範囲						
	(	$P_{L} + P_{b} + Q$	)						
	*1	<b>*</b> 2	許容値						
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>						
P01	320	320	383						
P01'	320	320	383						
P02	301	301	383						
P02'	301	301	383						
P03	285	285	383						
P03'	285	285	383						
P04	353	353	383						
P04'	353	353	383						
P05	192	192	552						
P05'	192	192	552						
P06	460	460	552						
P06'	460	460	552						

(単位:MPa)

注記 \*1:S<sup>n<sup>#1</sup></sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:S<sup>n<sup>#2</sup></sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 表5-5(1) 主蒸気ノズル (N3) の疲労累積係数

材 料 —— SFVC2B相当

No.	S n (MPa)	K e	S p (MPa)	*1 S <i>t</i> (MPa)	*2 S <i>i</i> ' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>		
1	353							0.0101		
	疲労累積係数 U <sub>sd</sub> = 0.0102									
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0001									
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Sd</sub> = 0.0102									

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\ell$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5 MPa$ ,  $E = 1.86 \times 10^5 MPa$ 

表5-5(2) 主蒸気ノズル(N3)の疲労累積係数

応力評価点 —— PO6' 材 料 —— SFVQ2A

				*1	<b>*</b> 2				
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$	
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)				
1	459							0.0264	
疲労累積係数 U <sub>sd</sub> = 0.026									
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> = U <sub>n</sub> + U <sub>S d</sub> = 0.0265								

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類			疲労累積係数		
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0005	0.0059	0.0059	0.0064	1
P01'	0.0003	0.0059	0.0059	0.0062	1
P02	0.0003	0.0038	0.0038	0.0041	1
P02'	0.0001	0.0038	0.0038	0.0039	1
P03	0.0002	0.0033	0.0033	0.0034	1
P03'	0.0002	0.0033	0.0033	0.0034	1
P04	0.0001	0.0102	0.0102	0.0102	1
P04'	0.0001	0.0102	0.0102	0.0102	1
P05	0.0005	0.0008	0.0008	0.0013	1
P05'	0.0004	0.0008	0.0008	0.0012	1
P06	0.0001	0.0265	0.0265	0.0265	1
P06'	0.0001	0.0265	0.0265	0.0265	1

表5-6 主蒸気ノズル(N3)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 6. 炉心スプレイノズル (N5) の耐震性についての計算
- 6.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器炉心スプレイノズル(N5)(低圧/高圧)の耐震性についての計 算である。

6.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図6-1に示す。

6.1.2 考慮する荷重

考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。

6.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表6-1に示す。

なお、応力評価点の選定に当たっては、各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い、 疲労累積係数が厳しくなる評価点を、各部分を代表する評価点として記載している。

図 6-1 形状・寸法・材料・応力評価点 (炉心スプレイノズル (N5)) (単位:mm)

			一次一般膜応力強さ		一次廳	- 第十一次	曲げ応力強さ	一次+二次応力強さ		力強さ	疲労解析			
	立てノンスマドナナギ	<b></b>		(MP	a)		(MF	Pa)		(MPa)				
	部方及い材料	计谷心力状态	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
			強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	ノズル	III <sub>A</sub> S	91	187	P01 — P02	148	249	P01 — P02						
	セーフエンド	IV <sub>A</sub> S	91	292	P01 — P02	148	388	P01 — P02						
	SFVC2B	III <sub>A</sub> S							426 <b>*</b>	383	P03	0 5069	1	002
		IV A S	_						536 <b>*</b>	383	P03	0. 5908	1	P05
		III <sub>A</sub> S	46	302	P07 — P08	70	418	P07' — P08'						
	ノズルエンド	IV <sub>A</sub> S	47	320	P07 — P08	77	442	P07' — P08'						
ы	SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							189	552	P08	0 0028	1	DUO
00		IV A S							226	552	P08	0.0028	1	F U O
	サーマル	III <sub>A</sub> S	21	116	P09' — P10'	54	154	P09' — P10'						
	スリーブ	IV A S	33	232	P09' — P10'	83	309	P09' — P10'						
	SUS304LTP相当	III <sub>A</sub> S							214	294	P09	0.0020		DOO
		IV A S							345 <b>*</b>	294	P09	0.0020	1	r 09

表6-1(1) 低圧炉心スプレイノズル (N5) の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

注記 \*:許容値3・Smを超えるため、設計・建設規格 PVB-3300の簡易弾塑性解析を行う。

			次一般膨	真応力強さ	一次朋	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+二次応力強さ		力強さ	疲労解析		
立てくてなっていたすまし	<b></b>		(MP	'a)		(MF	a)		(MPa)				
的分及い物科	<b>叶谷心刀</b> 仏恐	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	93	187	P01 - P02	148	249	P01 - P02						
セーフエンド	IV A S	93	292	P01 - P02	148	388	P01 - P02						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							412 <b>*</b>	383	P02	0 1669	1	D02
	IV A S							416*	383	P03	0. 1008	I FO	F03
	III <sub>A</sub> S	46	302	P07 - P08	67	418	P07' - P08'						
ノズルエンド	IV <sub>A</sub> S	46	320	P07 - P08	71	442	P07' - P08'						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							167	552	P08	0.0013	1	P08'
	IV <sub>A</sub> S							185	552	P08	0.0013	1	100
サーマル	III <sub>A</sub> S	19	116	P09' - P10'	44	154	P09' - P10'						
スリーブ	IV <sub>A</sub> S	28	232	P09' - P10'	60	309	P09' - P10'						
SUS304LTP相当	III <sub>A</sub> S							160	294	P09	0.0002	1	P10
	IV <sub>A</sub> S							229	294	P09	0.0002	1	F I U

表6-1(2) 高圧炉心スプレイノズル (N5) の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

注記 \*:許容値3・Smを超えるため,設計・建設規格 PVB-3300の簡易弾塑性解析を行う。

- 6.2 計算条件
  - 6.2.1 解析範囲解析範囲を図6-1に示す。
  - 6.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 6.2.3 材料各部の材料を図6-1に示す。
- 6.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 6.3 応力計算
- 6.3.1 応力評価点応力評価点の位置を図6-1に示す。
- 6.3.2 外荷重による応力
- 6.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) 炉心スプレイノズル(N5) (低圧/高圧)に作用する外荷重を「応力解析の方針」 の4.4節に示す。
- 6.4 応力強さの評価 応力強さの評価は、炉心スプレイノズル(N5) (低圧/高圧)について行う。
- 6.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表6-2に示す。 表6-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

6.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表6-3に示す。 表6-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の 3.5節に示す許容限界を満足する。 6.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表6-4に示す。

表6-4より、以下の評価点を除くすべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、3・ $S_m$ 以下であり、「応力解析の方針」の3.5節に示す許容応力を満足する。

低圧炉心スプレイノズル: P02, P02', P03, P03', P06, P06', P09及びP09' 高圧炉心スプレイノズル: P02, P02', P03及び P03'

一次+二次応力強さの最大範囲が3・Smを超える応力評価点にあっては、「応力解析の 方針」の5章に示す簡易弾塑性解析の方法を適用する。

- 6.5 繰返し荷重の評価
- 6.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド,ノズルエンド及びサーマルスリーブの応力評価点について,詳細 な繰返し荷重の評価を行う。

6.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表6-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表6-6に示す。

表6-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容値を満足する。

_			(単	位:MPa)		
評価面	許容応 Ⅲ4	力状態 A S	許容応力状態 IV <sub>A</sub> S			
	応力 強さ	許容値	応力 強さ	許容値		
P01						
P02	91	187	91	292		
P01'						
P02'	91	187	91	292		
P03						
P04	85	187	86	292		
P03'						
P04'	84	187	86	292		
P05						
P06	26	187	42	292		
P05'						
P06'	27	187	43	292		
P07						
P08	46	302	47	320		
P07'						
P08'	46	302	46	320		
P09						
P10	20	116	32	232		
P09'						
P10'	21	116	33	232		

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

(単位:MPa)										
	許容応 Ⅲ.	力状態 <sub>A</sub> S	許容応力状態 IV <sub>A</sub> S							
評価面	応力	許容値	応力	許容値						
	強さ		強さ							
P01										
P02	93	187	93	292						
P01'										
P02'	93	187	93	292						
P03										
P04	84	187	86	292						
P03'										
P04'	84	187	85	292						
P05										
P06	24	187	35	292						
P05'										
P06'	25	187	36	292						
P07										
P08	46	302	46	320						
P07'										
P08'	46	302	46	320						
P09										
P10	19	116	27	232						
P09'										
P10'	19	116	28	232						

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

				<u>.</u> . m a/
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III A	A S	IV A	A S
評価面				
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	148	249	148	388
P01'				
P02'	147	249	147	388
P03				
P04	126	250	142	389
P03'				
P04'	131	250	146	389
P05				
P06	62	247	99	384
P05'				
P06'	72	247	110	384
P07				
P08	68	418	75	442
P07'				
P08'	70	418	77	442
P09				
P10	46	154	75	309
P09'				
P10'	54	154	83	309

(単位:MPa)

	許容応	力状態	許容応	力状態
	III A	A S	$\mathbf{IV}_{A}$	A S
評価面		-		
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	148	249	148	388
P01'				
P02'	148	249	148	388
P03				
P04	120	250	128	389
P03'				
P04'	124	250	132	389
P05				
P06	46	247	67	384
P05'				
P06'	58	247	79	384
P07				
P08	65	418	69	442
P07'				
P08'	67	418	71	442
P09				
P10	35	154	51	309
P09'				
P10'	44	154	60	309

(単位:MPa)

表6-4(1) 低圧炉心スプレイノズル(N5)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+二次応力差最大範囲				
	(	)			
	*1	<b>*</b> 2	許容値		
評価点	S n <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>		
P01	155	161	383		
P01'	155	161	383		
P02	412 *3	410 <b>*</b> 3	383		
P02'	412 *3	410 *3	383		
P03	426 <b>*</b> 3	536 <b>*</b> 3	383		
P03'	426 <b>*</b> 3	536 <b>*</b> 3	383		
P04	149	175	383		
P04'	149	175	383		
P05	170	235	383		
P05'	170	235	383		
P06	213	414 <b>*</b> 3	383		
P06'	213	414 <b>*</b> 3	383		
P07	69	85	552		
P07'	69	85	552		
P08	189	226	552		
P08'	189	226	552		
P09	214	345 <b>*</b> 3	294		
P09'	214	345 <b>*</b> 3	294		
P10	149	261	294		
P10'	149	261	294		

(単位:MPa)

注記 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*3: 簡易弾塑性解析を行う。

表6-4(2) 高圧炉心スプレイノズル(N5)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+	二次応力差最大範囲		
	(	)		
	*1	<b>*</b> 2	許容値	
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S m	
P01	153	156	383	
P01'	153	156	383	
P02	412 <b>*</b> 3	412 <b>*</b> 3	383	
P02'	412 *3	412 <b>*</b> 3	383	
P03	363	416 <b>*</b> 3	383	
P03'	363	416 <b>*</b> 3	383	
P04	148	165	383	
P04'	148	165	383	
P05	156	188	383	
P05'	156	188	383	
P06	147	242	383	
P06'	147	242	383	
P07	60	68	552	
P07'	60	68	552	
P08	167	185	552	
P08'	167	185	552	
P09	160	229	294	
P09'	160	229	294	
P10	106	166	294	
P10'	106	166	294	

(単位:MPa)

注記 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*3: 簡易弾塑性解析を行う。

表6-5(1) 低圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数

応力評	価点	 P03
材	料	 SFVC2B

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Sı' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	535							0. 5948
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.5948
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0020
疲労累積係数 U <sub>f</sub> = U <sub>n</sub> + U <sub>S s</sub> = 0.5968								0.5968

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

表6-5(2) 低圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数

応力評価点 —— P08 材 料 —— SFVQ2A

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N <sub>a</sub>	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	226							0.0028
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0028
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0001
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0028							

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表6-5(3) 低圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数

応力評価点 —— P09

			材	料	—— S	US304LTP相当	Í	
No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	345							0.0009
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0009
疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0011								
疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0020								

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa
表6-5(4) 高圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N c	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	416							0.1586
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.1586
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0082
				ť	<b>皮</b> 労累積	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.1668

## 材 料 —— SFVC2B

応力評価点 —— P03

注:疲労累積係数の求め方は,「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。 注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Stに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

表6-5(5) 高圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数

応力評価点 —— P08' 材 料 —— SFVQ2A

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N <sub>a</sub>	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	185							0.0011
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0012
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0002
				ť	皮労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0013

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表6-5(6) 高圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数

## 応力評価点 —— P10 材 料 —— SUS304LTP相当

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	165		1					0.0000
		-		-		疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0000
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0002
				÷	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0002

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Stに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類		疲労累積係数										
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値							
P01	0.0004	0.0002	0.0003	0.0006	1							
P01'	0.0005	0.0002	0.0003	0.0007	1							
P02	0.0003	0.0210	0.0204	0.0213	1							
P02'	0.0004	0.0210	0.0204	0.0214	1							
P03	0.0020	0.2364	0.5948	0. 5968	1							
P03'	0.0004	0.2364	0. 5948	0.5952	1							
P04	0.0001	0.0002	0.0004	0.0005	1							
P04'	0.0001	0.0002	0.0004	0.0005	1							
P05	0.0121	0.0004	0.0014	0.0135	1							
P05'	0.0122	0.0004	0.0014	0.0135	1							
P06	0.0026	0.0048	0.0715	0.0741	1							
P06'	0.0034	0.0048	0.0715	0.0749	1							
P07	0.0001	0.0002	0.0002	0.0002	1							
P07'	0.0001	0.0002	0.0002	0.0003	1							
P08	0.0001	0.0013	0.0028	0.0028	1							
P08'	0.0000	0.0013	0.0028	0.0028	1							
P09	0.0011	0.0001	0.0009	0.0020	1							
P09'	0.0011	0.0001	0.0009	0.0020	1							
P10	0.0007	0.0000	0.0001	0.0007	1							
P10'	0.0005	0.0000	0.0001	0.0006	1							

表6-6(1) 低圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数の評価のまとめ

分類		疲労累積係数										
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値							
P01	0.0005	0.0002	0.0002	0.0007	1							
P01'	0.0004	0.0002	0.0002	0.0006	1							
P02	0.0001	0.0213	0.0210	0.0214	1							
P02'	0.0002	0.0213	0.0210	0.0215	1							
P03	0.0082	0.0453	0.1586	0.1668	1							
P03'	0.0051	0.0453	0.1586	0.1636	1							
P04	0.0002	0.0002	0.0003	0.0004	1							
P04'	0.0002	0.0002	0.0003	0.0004	1							
P05	0.0420	0.0002	0.0006	0.0425	1							
P05'	0.0428	0.0002	0.0006	0.0433	1							
P06	0.0094	0.0010	0.0064	0.0158	1							
P06'	0.0135	0.0010	0.0064	0.0199	1							
P07	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	1							
P07'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	1							
P08	0.0002	0.0008	0.0012	0.0013	1							
P08'	0.0002	0.0008	0.0012	0.0013	1							
P09	0.0001	0.0000	0.0001	0.0001	1							
P09'	0.0001	0.0000	0.0001	0.0001	1							
P10	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1							
P10'	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1							

表6-6(2) 高圧炉心スプレイノズル(N5)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 7. 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル (N10) の耐震性についての計算
- 7.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の耐震性についての計算である。

7.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図7-1に示す。

7.1.2 考慮する荷重

考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。

7.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表7-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図 7-1 形状・寸法・材料・応力評価点(差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+二次応力強さ			疲労解析			
· 小 ひ ひ て ド 林 半 し	<b></b>		(MF	Pa)		(MF	ea)		(MPa)	_			_
的力及0.4月44	可在心力扒麼	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	III <sub>A</sub> S	3	137	P01' - P02'	4	197	P01' - P02'						
カップリング	IV <sub>A</sub> S	3	248	P01' - P02'	4	355	P01' - P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							11	348	P01	0.0414	1	DO1'
	IV <sub>A</sub> S							11	348	P01	0.0414	1	PUI
	III <sub>A</sub> S	10	196	P03' - P04'	10	295	P03' - P04'						
溶接部	IV A S	10	334	P03' - P04'	10	501	P03' - P04'						
NCF600相当	III <sub>A</sub> S							22	492	P04	0.0152	1	D02'
	IV A S							21	492	P04	0.0155	1	P03
	III <sub>A</sub> S	29	196	P07 - P08	103	283	P07' - P08'						
ノズル	IV A S	29	334	P07 - P08	107	481	P07' – P08'						
NCF600	III <sub>A</sub> S							60	492	P08	0.0006	1	D00'
	IV <sub>A</sub> S							104	492	P08	0.0890	1	P08
ノズル	III <sub>A</sub> S	46	137	P09 - P10	45	191	P09' - P10'						
セーフエンド	IV <sub>A</sub> S	46	248	P09 - P10	44	343	P09 - P10						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							57	348	P10	0.0001	1	DOO
	IV <sub>A</sub> S							45	348	P10	0.0001		F09

表7-1 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の計算結果の概要

注:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

76

- 7.2 計算条件
- 7.2.1 解析範囲解析範囲を図7-1に示す。
- 7.2.2 運転条件考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 7.2.3 材料各部の材料を図7-1に示す。
- 7.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 7.3 応力計算
- 7.3.1 応力評価点応力評価点の位置を図7-1に示す。
- 7.3.2 外荷重による応力
- 7.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17)
   差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の
   4.4節に示す。
- 7.4 応力強さの評価 応力強さの評価は,差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)について行う。
- 7.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表7-2に示す。 表7-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

7.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表7-3に示す。
 表7-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の
 3.5節に示す許容限界を満足する。

7.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表7-4に示す。

表7-4より、すべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、 $3 \cdot S_m$ 以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 7.5 繰返し荷重の評価
- 7.5.1 疲労解析

カップリング,ノズル及びノズルセーフエンドの応力評価点について,詳細な繰返し荷 重の評価を行う。

7.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表7-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表7-6に示す。

表7-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」5.4節の許容限界を満足する。

	許容応	力状態	許容応力状態			
	Ш	s S	IV A S			
評価面		1 -				
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	3	137	3	248		
P01'						
P02'	3	137	3	248		
P03						
P04	9	196	9	334		
P03'						
P04'	10	196	10	334		
P05						
P06	6	196	6	334		
P05'						
P06'	6	196	6	334		
P07						
P08	29	196	29	334		
P07'						
P08'	29	196	29	334		
P09						
P10	46	137	46	248		
P09'						
P10'	46	137	46	248		

(単位:MPa)

			(単	位:MPa)		
	許容応 Ⅲ	力状態	許容応力状態 W・S			
評価面	III /	4.0	IV A S			
	応力 強さ	許容値	応力 強さ	許容値		
P01						
P02	4	197	4	355		
P01'						
P02'	4	197	4	355		
P03						
P04	9	295	9	501		
P03'						
P04'	10	295	10	501		
P05						
P06	11	283	11	481		
P05'						
P06'	12	283	12	481		
P07						
P08	90	283	88	481		
P07'						
P08'	103	283	107	481		
P09						
P10	44	191	44	343		
P09'						
P10'	45	191	44	343		

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

分類	一次+二次応力差最大範囲							
	(	$P_L + P_b + Q$	<u>!</u> )					
	*1	*2	許容値					
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>					
P01	11	11	348					
P01'	11	11	348					
P02	11	11	348					
P02'	11	11	348					
P03	18	18	492					
P03'	18	18	492					
P04	22	21	492					
P04'	22	21	492					
P05	22	32	492					
P05'	22	32	492					
P06	29	31	492					
P06'	29	31	492					
P07	19	23	492					
P07'	19	23	492					
P08	60	104	492					
P08'	60	104	492					
P09	45	37	348					
P09'	45	37	348					
P10	57	45	348					
P10'	57	45	348					

(単位:MPa)

注記 \*1:  $S_n^{\#1}$ は許容応力状態 $III_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\#2}$ は許容応力状態 $IV_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

				<b>*</b> 1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	9							0.0000
	-					疲労累積係	数 U <sub>sd</sub> =	0.0000
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0414
				ť	<b>皮</b> 労累積6	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0414

応力評価点 —— P01' 材 料 —— SUSF304

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表7-5(2) 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の疲労累積係数

応力評価点 —— PO3'

材 料 —— NCF600相当

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Sı'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	9			:				0.0000
						疲労累積係	「数 U <sub>Sd</sub> =	0.0000
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0153
				}	<b>疲</b> 労累積(	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0153

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: St に ( $E_0 / E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.98 \times 10^5$  MPa

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K $_{\rm e}$	S <sub>p</sub>	S٤	Se'	N a	N $_{\rm c}$	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	87							0.0013
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0013
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0883
				ł	皮労累積係	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0896

材 料 —— NCF600

応力評価点 —— P08'

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5 MPa$ ,  $E = 1.98 \times 10^5 MPa$ 

表7-5(4) 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の疲労累積係数

応力評価点 — P09 材 料 — SUSF304

				<b>*</b> 1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Sı	Se'	N <sub>a</sub>	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	40		: 					0.0000
						疲労累積係	疑 Usd=	0.0000
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0001
				}	疲労累積的	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0001

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類		:	疲労累積係数		
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0414	0.0000	0.0000	0.0414	1
P01'	0.0414	0.0000	0.0000	0.0414	1
P02	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1
P02'	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1
P03	0.0136	0.0000	0.0000	0.0136	1
P03'	0.0153	0.0000	0.0000	0.0153	1
P04	0.0023	0.0000	0.0000	0.0023	1
P04'	0.0044	0.0000	0.0000	0.0044	1
P05	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P05'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P06	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1
P06'	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1
P07	0.0017	0.0000	0.0000	0.0017	1
P07'	0.0019	0.0000	0.0000	0.0019	1
P08	0.0524	0.0001	0.0013	0.0537	1
P08'	0.0883	0.0001	0.0013	0.0896	1
P09	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1
P09'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P10	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P10'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1

表7-6 差圧検出・ほう酸水注入管ノズル(N10)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 8. 低圧注水ノズル(N17)の耐震性についての計算
- 8.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器低圧注水ノズル(N17)の耐震性についての計算である。

8.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図8-1に示す。

- 8.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 8.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表8-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図8-1 形状・寸法・材料・応力評価点(低圧注水ノズル(N17)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次唐	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+	-二次応	力強さ	疲労解析			
カワノン ひょうドキナル	<b></b>		(MF	Pa)		(MF	Pa)		(MPa)				
部分及い材料	计谷心力状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	95	187	P01 - P02	200	249	P01 - P02						
セーフエンド	IV <sub>A</sub> S	95	292	P01 - P02	200	387	P01 - P02						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							373	383	P02	0 0262	1	DO2
	IV <sub>A</sub> S							370	383	P02	0.0203	1	P03
	III <sub>A</sub> S	45	302	P07 - P08	99	419	P07' – P08'						
ノズルエンド	IV <sub>A</sub> S	45	320	P07 - P08	99	443	P07' – P08'						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							204	552	P08	0 0019	1	DOQ
	IV <sub>A</sub> S							206	552	P08	0.0018	1	P08
サーマル	III <sub>A</sub> S	7	116	P09' - P10'	20	153	P09' - P10'						
スリーブ	IV <sub>A</sub> S	7	232	P09' - P10'	21	307	P09' - P10'						
SUS304LTP相当	III <sub>A</sub> S							29	294	P09	0.0019	1	DOO
	IV <sub>A</sub> S							34	294	P10	0.0012	1	P09

表8-1 低圧注水ノズル(N17)の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

87

- 8.2 計算条件
- 8.2.1 解析範囲解析範囲を図8-1に示す。
- 8.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 8.2.3 材料各部の材料を図8-1に示す。
- 8.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 8.3 応力計算
- 8.3.1 応力評価点応力評価点の位置を図8-1に示す。
- 8.3.2 外荷重による応力
- 8.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17)
   低圧注水ノズル(N17)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 8.4 応力強さの評価

応力強さの評価は、低圧注水ノズル(N17)について行う。

8.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表8-2に示す。 表8-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

8.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表8-3に示す。
 表8-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の3.5
 節に示す許容限界を満足する。

R0

8.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表8-4に示す。

表8-4より、すべての評価点においてS<sub>n</sub><sup>#1</sup>及びS<sub>n</sub><sup>#2</sup>は、3・S<sub>m</sub>以下であり、「応力解 析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 8.5 繰返し荷重の評価
- 8.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド,ノズルエンド及びサーマルスリーブの応力評価点について,詳細 な繰返し荷重の評価を行う。

8.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表8-5に 示す。また,各応力評価点における疲労累積係数をまとめて,表8-6に示す。

表8-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容値を満足する。

			(単	位:MPa)		
	許容応	力状態	許容応	力状態		
	III <sub>2</sub>	A S	$IV_A S$			
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	95	187	95	292		
P01'						
P02'	94	187	94	292		
P03						
P04	59	187	59	292		
P03'						
P04'	58	187	58	292		
P05						
P06	9	187	9	292		
P05'						
P06'	10	187	10	292		
P07						
P08	45	302	45	320		
P07'						
P08'	44	302	44	320		
P09						
P10	7	116	7	232		
P09'						
P10'	7	116	7	232		

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

	許容応	力状態	許容応	力状態
	III A	A S	$\mathbf{IV}_{A}$	A S
評価面	1. 1		1. I	
	応力	許容値	応力	許容値
	頭さ		頭さ	
P01				
P02	200	249	200	387
P01'				
P02'	200	249	200	387
P03				
P04	121	255	122	397
P03'				
P04'	125	255	125	397
P05				
P06	13	245	16	381
P05'				
P06'	28	245	31	381
P07				
P08	96	419	97	443
P07'				
P08'	99	419	99	443
P09				
P10	9	153	11	307
P09'				
P10'	20	153	21	307

(単位:MPa)

分類	一次+	- 二次応力差最大範囲				
	(	$P_L + P_b + Q$	)			
	<b>*</b> 1	<b>*</b> 2	許容値			
評価点	S n <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>			
P01	261	265	383			
P01'	261	265	383			
P02	373	370	383			
P02'	373	370	383			
P03	225	230	383			
P03'	225	230	383			
P04	152	151	383			
P04'	152	151	383			
P05	44	42	383			
P05'	44	42	383			
P06	27	34	383			
P06'	27	34	383			
P07	70	70	552			
P07'	70	70	552			
P08	204	206	552			
P08'	204	206	552			
P09	29	29	294			
P09'	29	29	294			
P10	28	34	294			
P10'	28	34	294			

(単位 : MPa)

注記 \*1:  $S_n^{\#1}$ は許容応力状態 $II_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\#2}$ は許容応力状態 $IV_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表8-5(1) 低圧注水ノズル(N17)の疲労累積係数

応力評価点 —— P03 材 料 —— SFVC2B

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	229							0.0254
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0255
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0008
				ÿ	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0263

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

表8-5(2) 低圧注水ノズル(N17)の疲労累積係数

応力評価点 —— P08 材 料 —— SFVQ2A

				*1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N <sub>a</sub>	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	205							0.0017
						疲労累積係	↓ 数 U <sub>Ss</sub> =	0.0017
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0002
				}	疲労累積的	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0018

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表8-5(3) 低圧注水ノズル(N17)の疲労累積係数

応力評価点 —— P09 材 料 —— SUS304LTP相当

No.	S n (MPa)	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N $_{\rm c}$ $\nearrow$ N $_{\rm a}$
1	29							0.0000
	-	-				疲労累積係	数 U <sub>sd</sub> =	0.0000
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0012
				ť	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0012

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類			疲労累積係数		
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0007	0.0060	0.0062	0.0069	1
P01'	0.0005	0.0060	0.0062	0.0067	1
P02	0.0002	0.0128	0.0124	0.0129	1
P02'	0.0003	0.0128	0.0124	0.0130	1
P03	0.0008	0.0241	0.0255	0.0263	1
P03'	0.0001	0.0241	0.0255	0.0255	1
P04	0.0000	0.0002	0.0002	0.0002	1
P04'	0.0000	0.0002	0.0002	0.0002	1
P05	0.0068	0.0002	0.0002	0.0070	1
P05'	0.0036	0.0002	0.0002	0.0038	1
P06	0.0168	0.0002	0.0002	0.0170	1
P06'	0.0241	0.0002	0.0002	0.0242	1
P07	0.0001	0.0002	0.0002	0.0003	1
P07'	0.0001	0.0002	0.0002	0.0003	1
P08	0.0002	0.0017	0.0017	0.0018	1
P08'	0.0002	0.0017	0.0017	0.0018	1
P09	0.0012	0.0000	0.0000	0.0012	1
P09'	0.0011	0.0000	0.0000	0.0011	1
P10	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1
P10'	0.0001	0.0000	0.0000	0.0001	1

表8-6 低圧注水ノズル(N17)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 9. 上鏡スプレイノズル (N6) の耐震性についての計算
- 9.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器上鏡スプレイノズル(N6)の耐震性についての計算である。

9.1.1 形状·寸法·材料

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図9-1に示す。

- 9.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 9.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表9-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図9-1 形状・寸法・材料・応力評価点(上鏡スプレイノズル(N6)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次服	一次膜+一次曲げ応力強さ		一次+	-二次応	力強さ	疲労解析			
立ひ及び対判	<b></b>	(MPa)		(MPa)				(MPa)					
部分及い物料	计谷心力状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	III <sub>A</sub> S	50	187	P01 - P02	173	258	P01' - P02'						
フランジ	IV A S	50	292	P01 - P02	173	402	P01' - P02'						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							426 <b>*</b>	383	P04	0.0625	1	D0.4
	IV <sub>A</sub> S							426 <b>*</b>	383	P04	0.0635 1	1	P04
	III <sub>A</sub> S	50	302	P05 - P06	110	417	P05 - P06						
ノズルエンド	IV A S	50	320	P05 - P06	110	441	P05 - P06						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							439	552	P06	0 0000	1	DOG
	IV <sub>A</sub> S							439	552	P06	0.0238	1	100

表9-1 上鏡スプレイノズル(N6)の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

注記 \*:許容値3・Smを超えるため,設計・建設規格 PVB-3300の簡易弾塑性解析を行う。

86

- 9.2 計算条件
- 9.2.1 解析範囲
   解析範囲を図9-1に示す。
- 9.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 9.2.3 材料 各部の材料を図9-1に示す。
- 9.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 9.3 応力計算
- 9.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図9-1に示す。
- 9.3.2 外荷重による応力
- 9.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L11, L14, L15, L16及びL17)
   上鏡スプレイノズル(N6)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 9.4 応力強さの評価 応力強さの評価は、上鏡スプレイノズル(N6)について行う。
- 9.4.1 一次一般膜応力強さの評価
   許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表9-2に示す。
   表9-2より、各許容応力状態の一次一般膜応力強さは、「応力解析の方針」の3.5節に
   示す許容限界を満足する。
- 9.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
   許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表9-3に示す。
   表9-3より,各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは,「応力解析の方針」の
   3.5節に示す許容限界を満足する。

9.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表9-4に示す。

表9-4より,以下の評価点を除くすべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、3・ $S_m$ 以下であり、「応力解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

P04及びP04'

一次+二次応力強さの最大範囲が3・Smを超える応力評価点にあっては、「応力解析の 方針」の5章に示す簡易弾塑性解析の方法を適用する。

- 9.5 繰返し荷重の評価
- 9.5.1 疲労解析

フランジ及びノズルエンドの応力評価点について、詳細な繰返し荷重の評価を行う。

9.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表9-5に 示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表9-6に示す。

表9-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

表9-2 上鏡スプレイノズル(N6)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)		
	許容応	力状態	許容応	力状態		
	III A	A S	$IV_A S$			
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	50	187	50	292		
P01'						
P02'	49	187	49	292		
P03						
P04	50	187	50	292		
P03'						
P04'	49	187	49	292		
P05						
P06	50	302	50	320		
P05'						
P06'	49	302	49	320		

表9-3 上鏡スプレイノズル(N6)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

(単位:MPa)								
	許容応	力状態	許容応力状態					
	III A	<sub>A</sub> S	$IV_A S$					
評価面								
	応力	許容値	応力	許容値				
	強さ		強さ					
P01								
P02	118	258	118	402				
P01'								
P02'	173	258	173	402				
P03								
P04	113	258	113	402				
P03'								
P04'	163	258	163	402				
P05								
P06	110	417	110	441				
P05'								
P06'	106	417	106	441				

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

分類	一次+二次応力差最大範囲					
	(	)				
	*1	<b>*</b> 2	許容値			
評価点	S n <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>			
P01	206	206	383			
P01'	206	206	383			
P02	375	375	383			
P02'	375	375	383			
P03	195	195	383			
P03'	195	195	383			
P04	426 <b>*</b> 3	426 <b>*</b> 3	383			
P04'	426 <b>*</b> 3	426 <b>*</b> 3	383			
P05	218	218	552			
P05'	218	218	552			
P06	439	439	552			
P06'	439	439	552			

(単位:MPa)

 P06
 439
 552

 注記
 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

 \*3: 簡易弾塑性解析を行う。

表9-5(1) 上鏡スプレイノズル (N6) の疲労累積係数

応力評価点 —— P04 材 料 —— SFVC2B

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S p (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N $_{\rm c}$ $\checkmark$ N $_{\rm a}$
1	426							0.0506
疲労累積係数 U <sub>sd</sub> = 0.0507								
疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0129								
								0.0635

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E o = 2.07 \times 10^5 MPa$ ,  $E = 1.86 \times 10^5 MPa$ 

表9-5(2) 上鏡スプレイノズル (N6) の疲労累積係数

応力評価点 —— P06 材 料 —— SFVQ2A

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N <sub>a</sub>	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	438		; ;	;				0.0222
						疲労累積係	≪数 U <sub>sd</sub> =	0.0223
疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0016								
疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Sd</sub> =								0.0238

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類	疲労累積係数							
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値			
P01	0.0012	0.0009	0.0009	0.0020	1			
P01'	0.0012	0.0009	0.0009	0.0020	1			
P02	0.0073	0.0149	0.0149	0.0221	1			
P02'	0.0001	0.0149	0.0149	0.0149	1			
P03	0.0010	0.0007	0.0007	0.0017	1			
P03'	0.0008	0.0007	0.0007	0.0015	1			
P04	0.0129	0.0507	0.0507	0.0635	1			
P04'	0.0005	0.0507	0.0507	0.0511	1			
P05	0.0001	0.0013	0.0013	0.0013	1			
P05'	0.0001	0.0013	0.0013	0.0013	1			
P06	0.0016	0.0223	0.0223	0.0238	1			
P06'	0.0002	0.0223	0.0223	0.0224	1			

表9-6 上鏡スプレイノズル(N6)の疲労累積係数の評価のまとめ
- 10. ベントノズル (N7) の耐震性についての計算
- 10.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器ベントノズル (N7) の耐震性についての計算である。

- 10.1.1 形状・寸法・材料
   本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図10-1に示す。
- 10.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 10.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表10-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行 い,疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図10-1 形状・寸法・材料・応力評価点(ベントノズル(N7)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次膜+一次曲げ応力強さ		一次十	-二次応	力強さ	疲労解析				
立ひ及びたまい	<b></b>	(MPa)			(MF	Pa)		(MPa)					
即分及い物科	矸谷心刀扒怒	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
	III <sub>A</sub> S	45	187	P03 - P04	161	281	P01' - P02'						
フランジ	IV <sub>A</sub> S	45	292	P03 - P04	161	438	P01' - P02'						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							362	383	P04	0.0149	1	D04
	IV <sub>A</sub> S							362	383	P04	0.0140	1	P04
	III <sub>A</sub> S	45	302	P05 - P06	47	419	P05 - P06						
ノズルエンド	IV <sub>A</sub> S	45	320	P05 - P06	47	443	P05 - P06						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							438	552	P06	0.0291	1	DOG
	IV A S							438	552	P06	0.0281		P06

表10-1 ベントノズル (N7) の計算結果の概要

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 10.2 計算条件
- 10.2.1 解析範囲 解析範囲を図10-1に示す。
- 10.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 10.2.3 材料 各部の材料を図10-1に示す。
- 10.2.4 物性値及び許容限界 物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 10.3 応力計算
- 10.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図10-1に示す。
- 10.3.2 外荷重による応力
- 10.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L11, L14, L15, L16及びL17) ベントノズル(N7)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 10.4 応力強さの評価

応力強さの評価は、ベントノズル(N7)について行う。

10.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S及び許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sにおける評価をまとめて,表10-2に示す。 表10-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

10.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表10-3に示す。
 表10-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の
 3.5節に示す許容限界を満足する。

10.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表10-4に示す。

表10-4より, すべての評価点において Sn<sup>#1</sup>及び Sn<sup>#2</sup>は, 3・Sm 以下であり, 「応力 解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 10.5 繰返し荷重の評価
- 10.5.1 疲労解析

フランジ及びノズルエンドの応力評価点について、詳細な繰返し荷重の評価を行う。

10.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表10-5 に示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表10-6に示す。

表10-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

表10-2 ベントノズル(N7)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

	(単位:MPa)												
	許容応	力状態	許容応力状態										
	III A	A S	$IV_A S$										
評価面		-											
	応力	許容値	応力	許容値									
	強さ		強さ										
P01													
P02	20	187	20	292									
P01'													
P02'	20	187	20	292									
P03													
P04	45	187	45	292									
P03'													
P04'	44	187	44	292									
P05													
P06	45	302	45	320									
P05'													
P06'	44	302	44	320									

表10-3 ベントノズル(N7)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

(平位・皿 a)											
	許容応	力状態	許容応力状態								
		A S	IV <sub>A</sub> S								
評価面											
	応力	許容値	応力	許容値							
	強さ		強さ								
P01											
P02	157	281	157	438							
P01'											
P02'	161	281	161	438							
P03											
P04	126	259	126	404							
P03'											
P04'	133	259	133	404							
P05											
P06	47	419	47	443							
P05'											
P06'	44	419	44	443							

(単位:MPa)

表10-4 ベントノズル(N7)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+	二次応力差最	大範囲		
	(	$P_L + P_b + Q$	)		
	<b>*</b> 1	<b>*</b> 2	許容値		
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S m		
P01	47	47	383		
P01'	47	47	383		
P02	159	159	383		
P02'	159	159	383		
P03	108	108	383		
P03'	108	108	383		
P04	362	362	383		
P04'	362	362	383		
P05	121	121	552		
P05'	121	121	552		
P06	438	438	552		
P06'	438	438	552		

(単位:MPa)

注記 \*1: S<sub>n</sub><sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 表10-5(1) ベントノズル (N7) の疲労累積係数

応力評価点 —— P04 材 料 —— SFVC2B

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S p (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>		
1	362							0.0146		
	-	-		-		疲労累積係	数 Usd=	0.0146		
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0003									
				}	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0148		

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

表10-5(2) ベントノズル (N7) の疲労累積係数

応力評価点 —— P06 材 料 —— SFVQ2A

				*1	*2					
No.	S <sub>n</sub>	K $_{\rm e}$	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$		
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)					
1	437							0.0280		
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Sd</sub> = 0.0281									

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類			疲労累積係数		
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0037	0.0002	0.0002	0.0039	1
P01'	0.0036	0.0002	0.0002	0.0038	1
P02	0.0039	0.0004	0.0004	0.0042	1
P02'	0.0026	0.0004	0.0004	0.0029	1
P03	0.0006	0.0002	0.0002	0.0008	1
P03'	0.0007	0.0002	0.0002	0.0008	1
P04	0.0003	0.0146	0.0146	0.0148	1
P04'	0.0002	0.0146	0.0146	0.0148	1
P05	0.0001	0.0002	0.0002	0.0002	1
P05'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	1
P06	0.0002	0.0280	0.0280	0.0281	1
P06'	0.0001	0.0280	0.0280	0.0280	1

表10-6 ベントノズル(N7)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 11. ジェットポンプ計測管貫通部ノズル (N8) の耐震性についての計算
- 11.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の耐震性についての計 算である。

- 11.1.1 形状・寸法・材料
   本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図11-1に示す。
- 11.1.2 考慮する荷重
   考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 11.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表11-1に示す。

なお、応力評価点の選定に当たっては、各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行

い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図11-1 形状・寸法・材料・応力評価点(ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次胆	一次膜+一次曲げ応力強さ		一次+	-二次応:	力強さ	疲労解析			
立ひ ノン エレッドナナルト	<b>新</b> 索卡韦 中能		(MF	Pa)		(MF	Pa)		(MPa)				
部分及い材料	计谷心力状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	67	137	P01 - P02	167	188	P01' - P02'						
セーフエンド	IV <sub>A</sub> S	78	248	P01 - P02	237	338	P01' - P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							268	348	P04	0.0125	1	P04
	IV A S							450 <b>*</b>	348	P04	0.0135		
	III <sub>A</sub> S	29	137	P05 - P06	74	201	P05 - P06						
溶接部	IV A S	33	248	P05 - P06	105	362	P05' - P06'						
SUSF304相当	III <sub>A</sub> S							133	348	P06	0.0001	1	DOG
	IV A S							224	348	P06	0.0001	1	P00
	III <sub>A</sub> S	48	302	P07 - P08	115	420	P07 - P08						
ノズルエンド	IV A S	53	320	P07 - P08	163	445	P07' - P08'						
SFVQ2A	III <sub>A</sub> S							162	552	P08	0.0065	1	P08
	IV <sub>A</sub> S							272	552	P08	0.0065	5 1	

表11-1 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の計算結果の概要

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

注記 \*:許容値3・Smを超えるため,設計・建設規格 PVB-3300の簡易弾塑性解析を行う。

118

- 11.2 計算条件
- 11.2.1 解析範囲
   解析範囲を図11-1に示す。
- 11.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 11.2.3 材料各部の材料を図11-1に示す。
- 11.2.4 物性値及び許容限界
   物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 11.3 応力計算
- 11.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図11-1に示す。
- 11.3.2 外荷重による応力
- 11.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17) ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)に作用する外荷重を「応力解析の方針」 の4.4節に示す。
- 11.4 応力強さの評価 応力強さの評価は、ジェットポンプ計測管貫通部ノズル (N8) について行う。
- 11.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表11-2に示す。 表11-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

11.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態IIIAS及び許容応力状態IVASにおける評価をまとめて、表11-3に示す。
 表11-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の
 3.5節に示す許容限界を満足する。

119

11.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表11-4に示す。

表11-4より、以下の評価点を除くすべての評価点において $S_n$ <sup>#1</sup>及び $S_n$ <sup>#2</sup>は、3・S<sub>n</sub> <sub>m</sub>以下であり、「応力解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

P02, P02', P04及びP04'

一次+二次応力強さの最大範囲が3・Smを超える応力評価点にあっては、「応力解析 の方針」の5章に示す簡易弾塑性解析の方法を適用する。

- 11.5 繰返し荷重の評価
- 11.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド及びノズルエンドの応力評価点について,詳細な繰返し荷重の評価 を行う。

11.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表11-5 に示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表11-6に示す。

表11-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。 表11-2 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

	(甲位:MPa)											
	許容応	力状態	許容応	力状態								
<u>⇒⊤;/╥`~~</u>	III <sub>A</sub>	<sub>A</sub> S	IV A	<sub>A</sub> S								
評価面		-1										
	応力	許容値	応力	許容値								
	強さ		強さ									
P01												
P02	67	137	78	248								
P01'												
P02'	65	137	74	248								
P03												
P04	61	137	70	248								
P03'												
P04'	59	137	68	248								
P05												
P06	29	137	33	248								
P05'												
P06'	29	137	32	248								
P07												
P08	48	302	53	320								
P07'												
P08'	47	302	51	320								

(畄伝・MPa)

表11-3 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の 一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)
	許容応	力状態	許容応	力状態
	III ,	<sub>A</sub> S	IV A	<sub>A</sub> S
評価面		-		-
	応力	許容値	応力	許容値
	強さ		強さ	
P01				
P02	166	188	235	338
P01'				
P02'	167	188	237	338
P03				
P04	155	189	220	341
P03'				
P04'	156	189	223	341
P05				
P06	74	201	105	362
P05'				
P06'	74	201	105	362
P07				
P08	115	420	163	445
P07'				
P08'	115	420	163	445

分類	一次+	二次応力差最	大範囲
	(	$P_L + P_b + Q$	)
	*1	<b>*</b> 2	許容値
評価点	S n <sup># 1</sup>	S $_{n}$ <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>
P01	134	225	348
P01'	134	225	348
P02	242	407 <b>*</b> 3	348
P02'	242	407 <b>*</b> 3	348
P03	90	152	348
P03'	90	152	348
P04	268	450 <b>*</b> 3	348
P04'	268	450 <b>*</b> 3	348
P05	52	87	348
P05'	52	87	348
P06	133	224	348
P06'	133	224	348
P07	89	150	552
P07'	89	150	552
P08	162	272	552
P08'	162	272	552

(単位:MPa)

注記 \*1:S<sup>#1</sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2: S<sub>n</sub><sup>#2</sup>は許容応力状態IV<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*3:簡易弾塑性解析を行う。

				*1	*2					
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$		
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)					
1	450	1.476	521	384	426	11873	160	0.0135		
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0135		
	疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Ss</sub> = 0.0135									

応力評価点 —— P04 材 料 —— SUSF304

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表11-5(2) ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の疲労累積係数

## 応力評価点 —— P06 材 料 —— SUSF304相当

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	223		:	:				0.0000
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0001
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0001
				3	疲労累積低	系数 U <sub>f</sub> =し	$J_n + U_{S_s} =$	0.0001

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

				<b>*</b> 1	<b>*</b> 2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Sı	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	271							0.0053
						疲労累積係	数 U <sub>Ss</sub> =	0.0053
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0012
				ł	<b>皮</b> 労累積6	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{S_s} =$	0.0065

## 応力評価点 —— P08 材 料 —— SFVQ2A

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Stに(Eo/E)を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

分類		疲労累積係数									
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値						
P01	0.0000	0.0000	0.0001	0.0001	1						
P01'	0.0000	0.0000	0.0001	0.0001	1						
P02	0.0000	0.0001	0.0021	0.0021	1						
P02'	0.0000	0.0001	0.0021	0.0021	1						
P03	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1						
P03'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1						
P04	0.0001	0.0001	0.0135	0.0135	1						
P04'	0.0000	0.0001	0.0135	0.0135	1						
P05	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1						
P05'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1						
P06	0.0001	0.0000	0.0001	0.0001	1						
P06'	0.0000	0.0000	0.0001	0.0001	1						
P07	0.0005	0.0002	0.0002	0.0007	1						
P07'	0.0002	0.0002	0.0002	0.0003	1						
P08	0.0012	0.0008	0.0053	0.0065	1						
P08'	0.0000	0.0008	0.0053	0.0053	1						

表11-6 ジェットポンプ計測管貫通部ノズル(N8)の疲労累積係数の評価のまとめ

12. 計装ノズル (N11, N12, N16) の耐震性についての計算

12.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器計装ノズル(N11, N12, N16)の耐震性についての計算である。

- 12.1.1 形状・寸法・材料
   本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図12-1に示す。
- 12.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 12.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表12-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行 い,疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図 12-1 形状・寸法・材料・応力評価点(計装ノズル(N11, N12, N16)) (単位:mm)

		一次一般膜応力強さ		一次胆	一次膜+一次曲げ応力強さ		一次+	-二次応	力強さ	疲労解析			
立ひ及びはお	<b></b>	(MPa)			(MPa)			(MPa)					
部分及い物料	计谷心刀状態	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	72	137	P01' - P02'	112	193	P01' - P02'						
セーフエンド	IV <sub>A</sub> S	72	248	P01' - P02'	112	347	P01' - P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							345	348	P02	0 9620	1	DO1'
	IV <sub>A</sub> S							345	348	P02	0.2030	1	PUI
	III <sub>A</sub> S	51	196	P03' - P04'	87	294	P03' - P04'						
ノズル	IV A S	51	334	P03' - P04'	87	499	P03' - P04'						
NCF600	III <sub>A</sub> S							298	492	P04	0 1206	1	DOG
	IV <sub>A</sub> S							298	492	P04	0.1306		F00

表12-1(1) 計装ノズル(N11)の計算結果の概要

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

			次一般膨	真応力強さ	一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+	-二次応	力強さ	疲	<b></b> 安 解 析	
立ひててなったキャン	<b>新</b> 索 古 中 能	(MPa)		(MPa)			(MPa)						
部分及い材料	计谷心刀扒憨	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	79	137	P01 - P02	116	187	P01' - P02'						
セーフエンド	IV <sub>A</sub> S	79	248	P01 - P02	116	337	P01' - P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							343	348	P01	0 0000	1	DO1'
	IV <sub>A</sub> S							343	348	P01	0.0009	1	PUI
	III <sub>A</sub> S	39	196	P05' – P06'	71	291	P05' - P06'						
ノズル	IV A S	39	334	P05' – P06'	71	495	P05' - P06'						
NCF600	III <sub>A</sub> S							253	492	P06	0.0455	1	DOG
	IV <sub>A</sub> S							253	492	P06	0.0400	1	100

表12-1(2) 計装ノズル(N12)の計算結果の概要

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

130

			次一般膨	真応力強さ	一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+	-二次応	力強さ	疲	5労解析	
立ひてなったままま	<b></b>	(MPa)			(MPa)			(MPa)					
部方及い物料	计谷心刀扒您	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	72	137	P01' - P02'	112	193	P01' - P02'						
セーフエンド	IV A S	72	248	P01' - P02'	112	347	P01' - P02'						
SUSF304	III <sub>A</sub> S							345	348	P02	0 9620	1	DO1'
	IV <sub>A</sub> S							345	348	P02	0.2030	1	PUI
	III <sub>A</sub> S	51	196	P03' - P04'	87	294	P03' - P04'						
ノズル	IV <sub>A</sub> S	51	334	P03' - P04'	87	499	P03' - P04'						
NCF600	III <sub>A</sub> S							298	492	P04	0 1210	1	DOG
	IV A S							298	492	P04	0.1510	1	100

表12-1(3) 計装ノズル(N16)の計算結果の概要

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 12.2 計算条件
- 12.2.1 解析範囲 解析範囲を図12-1に示す。
- 12.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 12.2.3 材料 各部の材料を図12-1に示す。
- 12.2.4 物性値及び許容限界物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 12.3 応力計算
- 12.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図12-1に示す。
- 12.3.2 外荷重による応力
- 12.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17)
   計装ノズル(N11, N12, N16)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.4節に示す。
- 12.4 応力強さの評価
   応力強さの評価は、計装ノズル(N11, N12, N16) について行う。
- 12.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表12-2に示す。 表12-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

12.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて、表12-3に示す。
 表12-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の
 3.5節に示す許容限界を満足する。

12.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表12-4に示す。

表12-4より, すべての評価点において Sn<sup>#1</sup>及び Sn<sup>#2</sup>は, 3・Sm 以下であり, 「応力 解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 12.5 繰返し荷重の評価
- 12.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド及びノズルの応力評価点について,詳細な繰返し荷重の評価を行 う。

12.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表12-5 に示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表12-6に示す。

表12-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

表12-2(1)	計装ノズル	(N11)	の一次一般膜応力強さの評価のまとめ
----------	-------	-------	-------------------

(単位:MPa)										
	許容応	力状態	許容応力状態							
	III A	A S	$IV_A S$							
評価面										
	応力	許容値	応力	許容値						
	強さ		強さ							
P01										
P02	72	137	72	248						
P01'										
P02'	72	137	72	248						
P03										
P04	51	196	51	334						
P03'										
P04'	51	196	51	334						
P05										
P06	39	196	39	334						
P05'										
P06'	39	196	39	334						

			(単	位:MPa)		
	許容応	力状態	許容応力状態			
	III <sub>2</sub>	A S	$IV_A S$			
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	79	137	79	248		
P01'						
P02'	78	137	78	248		
P03						
P04	39	137	39	248		
P03'						
P04'	39	137	39	248		
P05						
P06	39	196	39	334		
P05'						
P06'	39	196	39	334		

表12-2(2) 計装ノズル(N12)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)			
	許容応	力状態	許容応力状態				
	III <sub>2</sub>	A S	$IV_A S$				
評価面							
	応力	許容値	応力	許容値			
	強さ		強さ				
P01							
P02	72	137	72	248			
P01'							
P02'	72	137	72	248			
P03							
P04	51	196	51	334			
P03'							
P04'	51	196	51	334			
P05							
P06	39	196	39	334			
P05'							
P06'	39	196	39	334			

表12-2(3) 計装ノズル(N16)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

表12-3(1) 計装ノズル (N11) の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

_			(単	位:MPa)		
	許容応	力状態	許容応力状態			
	III <sub>2</sub>	<sub>A</sub> S	$IV_A S$			
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	106	193	106	347		
P01'						
P02'	112	193	112	347		
P03						
P04	82	294	82	499		
P03'						
P04'	87	294	87	499		
P05						
P06	66	295	66	501		
P05'						
P06'	69	295	69	501		

表12-3(2) 計装ノズル(N12)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

_			(単	位:MPa)			
	許容応	力状態	許容応力状態				
	III <sub>A</sub>	<sub>A</sub> S	$IV_A S$				
評価面	<u>+</u> ++	李皮体	○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○○				
	応力 強さ	計谷恒	応力 強さ	計谷恒			
P01							
P02	115	187	115	337			
P01'							
P02'	116	187	116	337			
P03							
P04	59	204	59	367			
P03'							
P04'	61	204	61	367			
P05							
P06	68	291	68	495			
P05'							
P06'	71	291	71	495			

表12-3(3) 計装ノズル(N16)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

	(単位:MPa					
	許容応力状態		許容応力状態			
	III <sub>A</sub> S		$IV_A S$			
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	106	193	106	347		
P01'						
P02'	112	193	112	347		
P03						
P04	82	294	82	499		
P03'						
P04'	87	294	87	499		
P05						
P06	65	295	65	501		
P05'						
P06'	68	295	68	501		

分類	一次+二次応力差最大範囲				
	$(P_{L} + P_{b} + Q)$				
	*1	<b>*</b> 2	許容値		
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>		
P01	338	338	348		
P01'	338	338	348		
P02	345	345	348		
P02'	345	345	348		
P03	164	164	492		
P03'	164	164	492		
P04	298	298	492		
P04'	298	298	492		
P05	90	90	492		
P05'	90	90	492		
P06	279	279	492		
P06'	279	279	492		

(単位:MPa)

219 492 注記 \*1:  $S_n^{\# 1}$ は許容応力状態 $III_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\# 2}$ は許容応力状態 $IV_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

分類	一次+二次応力差最大範囲				
	$(P_L + P_b + Q)$				
	*1	<b>*</b> 2	許容値		
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>		
P01	343	343	348		
P01'	343	343	348		
P02	314	314	348		
P02'	314	314	348		
P03	100	100	348		
P03'	100	100	348		
P04	216	216	348		
P04'	216	216	348		
P05	92	92	492		
P05'	92	92	492		
P06	253	253	492		
P06'	253	253	492		

(単位:MPa)

注記 \*1:S<sup>n<sup>#1</sup></sup>は許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:S<sup>n<sup>#2</sup></sup>は許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。
分類	一次+二次応力差最大範囲							
	(	$P_L + P_b + Q$	)					
	*1	<b>*</b> 2	許容値					
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S <sub>m</sub>					
P01	338	338	348					
P01'	338	338	348					
P02	345	345	348					
P02'	345	345	348					
P03	164	164	492					
P03'	164	164	492					
P04	298	298	492					
P04'	298	298	492					
P05	90	90	492					
P05'	90	90	492					
P06	279	279	492					
P06'	279	279	492					

(単位:MPa)

219 492 注記 \*1:  $S_n^{\# 1}$ は許容応力状態 $III_A S$ による一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\# 2}$ は許容応力状態 $IV_A S$ による一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表12-5(1) 計装ノズル (N11) の疲労累積係数

応力評価点 — P01' 材 料 — SUSF304

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	338							0.2629
						疲労累積係	数 U <sub>sd</sub> =	0.2630
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0001
				ť	<b>皮</b> 労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.2630

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表12-5(2) 計装ノズル(N11)の疲労累積係数

応力評価点 —— P06 材 料 —— NCF600

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Sı	Se'	N $_{\rm a}$	N $_{\rm c}$	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	237							0.1301
						疲労累積係	≾数 U <sub>sd</sub> =	0.1302
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0004
				}	疲労累積的	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.1306

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:  $S_{\ell}$ に ( $E_0$ /E) を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5 MPa$ ,  $E = 1.98 \times 10^5 MPa$ 

表12-5(3) 計装ノズル (N12) の疲労累積係数

応力評価点 — P01' 材 料 — SUSF304

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K e	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	342							0.0008
						疲労累積係	数 U <sub>sd</sub> =	0.0009
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0000
				ÿ	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0009

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表12-5(4) 計装ノズル(N12)の疲労累積係数

応力評価点 —— P06 材 料 —— NCF600

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	216		:					0.0438
						疲労累積係	↓ 数 U <sub>sd</sub> =	0.0439
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0016
				3	疲労累積低	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.0455

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2: Seに ( $E_0/E$ ) を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5 MPa$ ,  $E = 1.98 \times 10^5 MPa$ 

表12-5(5) 計装ノズル (N16) の疲労累積係数

応力評価点 — P01' 材 料 — SUSF304

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N $_{\rm c}$ $\checkmark$ N $_{\rm a}$
1	338							0.2629
						疲労累積係	数 Usd=	0.2630
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0001
				÷	疲労累積億	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.2630

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\iota$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.76 \times 10^5$  MPa

表12-5(6) 計装ノズル (N16) の疲労累積係数

応力評価点 —— P06 材 料 —— NCF600

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 S≀ (MPa)	*2 S <i>i</i> ' (MPa)	N a	N c	N <sub>c</sub> / N <sub>a</sub>
1	237		:					0.1301
						疲労累積係	数 U <sub>sd</sub> =	0.1302
						疲労累積	係数 U <sub>n</sub> =	0.0008
				)	<b>疲労累積</b> (	系数 U <sub>f</sub> =U	$J_n + U_{Sd} =$	0.1310

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:S $\ell$ に(E $_0$ /E)を乗じた値である。

 $E_0 = 1.95 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.98 \times 10^5$  MPa

分類		疲労累積係数							
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値				
P01	0.0000	0.2630	0.1315	0.2630	1				
P01'	0.0001	0.2630	0.1315	0.2630	1				
P02	0.0000	0.0003	0.0002	0.0003	1				
P02'	0.0000	0.0003	0.0002	0.0003	1				
P03	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P03'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P04	0.0000	0.0040	0.0020	0.0040	1				
P04'	0.0000	0.0040	0.0020	0.0040	1				
P05	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1				
P05'	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1				
P06	0.0004	0.1302	0.0651	0.1306	1				
P06'	0.0000	0.1302	0.0651	0.1302	1				

表12-6(1) 計装ノズル(N11)の疲労累積係数の評価のまとめ

分類		疲労累積係数							
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値				
P01	0.0000	0.0009	0.0009	0.0009	1				
P01'	0.0000	0.0009	0.0009	0.0009	1				
P02	0.0000	0.0002	0.0002	0.0002	1				
P02'	0.0000	0.0002	0.0002	0.0002	1				
P03	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P03'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1				
P04	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1				
P04'	0.0000	0.0001	0.0001	0.0001	1				
P05	0.0006	0.0000	0.0000	0.0006	1				
P05'	0.0005	0.0000	0.0000	0.0005	1				
P06	0.0016	0.0439	0.0439	0.0455	1				
P06'	0.0003	0.0439	0.0439	0.0411	1				

表12-6(2) 計装ノズル(N12)の疲労累積係数の評価のまとめ

	-				
分類			疲労累積係数		
評価点	U n	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値
P01	0.0000	0.2630	0.1315	0.2630	1
P01'	0.0001	0.2630	0.1315	0.2630	1
P02	0.0000	0.0003	0.0002	0.0003	1
P02'	0.0000	0.0003	0.0002	0.0003	1
P03	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P03'	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	1
P04	0.0000	0.0040	0.0020	0.0040	1
P04'	0.0000	0.0040	0.0020	0.0040	1
P05	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1
P05'	0.0002	0.0000	0.0000	0.0002	1
P06	0.0008	0.1302	0.0651	0.1310	1
P06'	0.0000	0.1302	0.0651	0.1302	1

表12-6(3) 計装ノズル(N16)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 13. ドレンノズル (N15) の耐震性についての計算
- 13.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器ドレンノズル(N15)の耐震性についての計算である。

- 13.1.1 形状・寸法・材料本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図13-1に示す。
- 13.1.2 考慮する荷重考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。
- 13.1.3 計算結果の概要

計算結果の概要を表13-1に示す。

なお,応力評価点の選定に当たっては,各部分ごとに数点の評価点を設けて評価を行い, 疲労累積係数が厳しくなる評価点を,各部分を代表する評価点として記載している。

図 13-1 形状・寸法・材料・応力評価点 (ドレンノズル (N15)) (単位:mm)

			次一般膨	真応力強さ	一次胆	莫+一次	曲げ応力強さ	一次+	-二次応	力強さ	疲	<b></b> 定労解析	
立ひ及び材料	<u> </u>		(MP	Pa)		(MPa)		(MPa)					
同分及い物料	矸谷心刀扒怒	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力評価面	応力	許容値	応力	疲労	許容値	応力
		強さ			強さ			強さ		評価点	累積係数		評価点
ノズル	III <sub>A</sub> S	78	187	P01' - P02'	118	267	P01' - P02'						
セーフエンド	IV A S	78	292	P01' - P02'	118	416	P01' - P02'						
SFVC2B	III <sub>A</sub> S							382	383	P02	0 1002	1	DO1'
	IV A S							382	383	P02	0. 1993	1	PUI
ノズル	III <sub>A</sub> S	39	187	P03' - P04'	176	281	P03' - P04'						
(肉盛溶接部)	IV A S	39	292	P03' - P04'	176	438	P03' - P04'						
SFVC2B相当	III <sub>A</sub> S							150	383	P04	0.0024	1	D0.4
	IV <sub>A</sub> S							150	383	P04	0.0024	1	r04

表13-1 ドレンノズル (N15) の計算結果の概要

注1:管台(穴の周辺部)については設計・建設規格 PVB-3510(1)により,応力評価は不要である。

注2:疲労累積係数は、供用状態A及びBに許容応力状態ⅢAS又は許容応力状態ⅣASのいずれか大きい方を加えた値である。

- 13.2 計算条件
- 13.2.1 解析範囲
   解析範囲を図13-1に示す。
- 13.2.2 運転条件

考慮した運転条件とその回数を「応力解析の方針」の4.2節に示す。

- 13.2.3 材料 各部の材料を図13-1に示す。
- 13.2.4 物性値及び許容限界物性値及び許容限界は、「応力解析の方針」の3.3節及び3.5節による。
- 13.3 応力計算
- 13.3.1 応力評価点
   応力評価点の位置を図13-1に示す。
- 13.3.2 外荷重による応力
- 13.3.2.1 荷重条件(L04, L07, L14, L15, L16及びL17)ドレンノズル(N15)に作用する外荷重を「応力解析の方針」の4.2節に示す。
- 13.4 応力強さの評価

応力強さの評価は、ドレンノズル(N15)について行う。

13.4.1 一次一般膜応力強さの評価

許容応力状態ⅢAS及び許容応力状態ⅣASにおける評価をまとめて,表13-2に示す。 表13-2より,各許容応力状態の一次一般膜応力強さは,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。

13.4.2 一次膜+一次曲げ応力強さの評価
 許容応力状態IIIAS及び許容応力状態IVASにおける評価をまとめて、表13-3に示す。
 表13-3より、各許容応力状態の一次膜+一次曲げ応力強さは、「応力解析の方針」の
 3.5節に示す許容限界を満足する。

13.4.3 一次+二次応力強さの評価

地震荷重のみにおける評価をまとめて、表13-4に示す。

表13-4より, すべての評価点において Sn<sup>#1</sup>及び Sn<sup>#2</sup>は, 3・Sm 以下であり, 「応力 解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

- 13.5 繰返し荷重の評価
- 13.5.1 疲労解析

ノズルセーフエンド及びノズル(肉盛溶接部)の応力評価点について,詳細な繰返し 荷重の評価を行う。

13.5.1.1 疲労累積係数

それぞれの部分で最も厳しい応力評価点における疲労累積係数の計算結果を表13-5 に示す。また、各応力評価点における疲労累積係数をまとめて、表13-6に示す。

表13-6より,各応力評価点において疲労累積係数は1以下であり,「応力解析の方 針」の5.4節の許容限界を満足する。

			(単	位:MPa)		
	許容応	力状態	許容応力状態			
	III A	A S	IV A	A S		
評価面						
	応力	許容値	応力	許容値		
	強さ		強さ			
P01						
P02	77	187	77	292		
P01'						
P02'	78	187	78	292		
P03						
P04	39	187	39	292		
P03'						
P04'	39	187	39	292		

表13-2 ドレンノズル(N15)の一次一般膜応力強さの評価のまとめ

表13-3 ドレンノズル(N15)の一次膜+一次曲げ応力強さの評価のまとめ

			(単	位:MPa)			
	許容応力状態			許容応力状態			
	III <sub>A</sub>	A S	IV A	A S			
評価面							
	応力	許容値	応力	許容値			
	強さ		強さ				
P01							
P02	110	267	110	416			
P01'							
P02'	118	267	118	416			
P03							
P04	91	281	91	438			
P03'							
P04'	176	281	176	438			

NT2 補③ V-2-3-4-1-3 R0

表13-4 ドレンノズル(N15)の一次+二次応力強さの評価のまとめ

分類	一次+二次応力差最大範囲				
	(	$P_L + P_b + Q$	)		
	*1	<b>*</b> 2	許容値		
評価点	S n <sup># 1</sup>	S n <sup># 2</sup>	3 • S m		
P01	296	296	383		
P01'	296	296	383		
P02	382	382	383		
P02'	382	382	383		
P03	122	122	383		
P03'	122	122	383		
P04	150	150	383		
P04'	150	150	383		

(単位:MPa)

注記 \*1:  $S_n^{\#1}$ は許容応力状態 $II_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。 \*2:  $S_n^{\#2}$ は許容応力状態 $IV_A$ Sによる一次+二次応力差の最大範囲を示す。

表13-5(1) ドレンノズル (N15) の疲労累積係数

応力評価点 —— P01' 材 料 —— SFVC2B

No.	S <sub>n</sub> (MPa)	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub> (MPa)	*1 Se (MPa)	*2 Se' (MPa)	N a	N c	N $_{\rm c}$ $\checkmark$ N $_{\rm a}$
1	296							0.1850
	疲労累積係数 U <sub>sd</sub> = 0.1850							
疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Sd</sub> = 0.1993								

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:Seに( $E_0/E$ )を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

表13-5(2) ドレンノズル (N15) の疲労累積係数

応力評価点 —— P04 材 料 —— SFVC2B相当

				*1	*2			
No.	S <sub>n</sub>	K <sub>e</sub>	S <sub>p</sub>	Se	Se'	N a	N <sub>c</sub>	N $_{\rm c}$ / N $_{\rm a}$
	(MPa)		(MPa)	(MPa)	(MPa)			
1	150				; ;			0.0002
疲労累積係数 U <sub>sd</sub> = 0.0002							0.0002	
	疲労累積係数 U <sub>n</sub> = 0.0023							
疲労累積係数 U <sub>f</sub> =U <sub>n</sub> +U <sub>Sd</sub> = 0.0						0.0024		

注:疲労累積係数の求め方は、「応力解析の方針」の5.4.1項(疲労解析)に示す。

注記 \*1:設計・建設規格 PVB-3315(1)又は(2)により求めた値である。

\*2:  $S_{\ell}$ に ( $E_0$ /E) を乗じた値である。

 $E_0 = 2.07 \times 10^5$  MPa,  $E = 1.86 \times 10^5$  MPa

分類		疲労累積係数						
評価点	U <sub>n</sub>	U <sub>Sd</sub>	U <sub>Ss</sub>	U f	許容値			
P01	0.0117	0.1850	0.1850	0.1966	1			
P01'	0.0144	0.1850	0.1850	0.1993	1			
P02	0.0002	0.0080	0.0080	0.0081	1			
P02'	0.0002	0.0080	0.0080	0.0081	1			
P03	0.0014	0.0002	0.0002	0.0015	1			
P03'	0.0019	0.0002	0.0002	0.0021	1			
P04	0.0023	0.0002	0.0002	0.0024	1			
P04'	0.0019	0.0002	0.0002	0.0021	1			

表13-6 ドレンノズル(N15)の疲労累積係数の評価のまとめ

- 14. ブラケット類の耐震性についての計算
- 14.1 一般事項

本章は、原子炉圧力容器ブラケット類の耐震性についての計算である。

- 14.2 計算条件
  - 14.2.1 解析範囲本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図14-1に示す。
  - 14.2.2 解析条件

考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。

14.2.3 許容限界

許容限界は、「応力解析の方針」の3.5節による。

#### 14.3 特別な評価

14.3.1 ロッド穴周辺の応力 給水スパージャブラケットのロッド穴周辺の応力は、下図のような矩形断面の円環を 仮定して計算を行う。

破壊は、断面Aのせん断応力及び断面Bの曲げ応力による破断を考える。



(1) 断面Aのせん断応力(τ)

$$\tau = \frac{P}{2 \cdot A_1}$$
  
ここで、  
A1 : 断面Aの断面積  
P : ロッド穴に作用する外荷重

(2) 断面Bの曲げ応力(σb)

外面で 
$$\sigma_{b1} = \frac{M}{A2 \cdot \rho_{0}} \cdot \left(1 + \frac{1}{k} \cdot \frac{e_{1}}{\rho_{0} + e_{1}}\right)$$
  
内面で  $\sigma_{b2} = \frac{M}{A2 \cdot \rho_{0}} \cdot \left(1 + \frac{1}{k} \cdot \frac{-e_{2}}{\rho_{0} - e_{2}}\right)$ 

ここで,

k : 曲りはりの断面係数

$$= -1 + \frac{\rho \circ}{h} \cdot n \left( \frac{2 \cdot \rho \circ + h}{2 \cdot \rho \circ - h} \right)$$

e1, e2 : 中立軸と外面又は内面間距離

$$=\frac{h}{2}$$

ρ。: 曲りはり中立軸における曲率半径

$$=Rm$$

M : 断面Bにおけるモーメント

$$= \frac{\mathbf{P} \cdot \rho \, \mathbf{o}}{\pi \cdot (\mathbf{l} + \mathbf{k})}$$

A2 : 断面Bの断面積

14.4 計算結果

ブラケット類の計算結果を表14-1に示す。表14-1より,ブラケット類に生じる一次一般膜 応力強さ,一次膜+一次曲げ応力強さ及び純せん断応力は,「応力解析の方針」の3.5節に 示す許容限界を満足する。 図14-1(1) 形状・寸法・材料 (スタビライザブラケット) (単位:mm)

図14-1(2) 形状・寸法・材料 (スチームドライヤサポートブラケット) (単位:mm)

図14-1(3) 形状・寸法・材料(給水スパージャブラケット) (単位:mm)

図14-1(4) 形状・寸法・材料・応力評価点(炉心スプレイブラケット) (単位:mm)

表14-1 ブラケット類の計算結果

())/ //.		
(田村	•	MD <sub>O</sub> )
(毕1),		Mra)

応力の種類	部分	許容応力状態	計算結果	許容値
	フカビラノボブラケット	III <sub>A</sub> S	73	302
	ベダビノイサノフクット	IV A S	90	326
一次一般	スチームドライヤ	III <sub>A</sub> S	29	137
<b>間広力強</b> 々	サポートブラケット	IV A S	42	248
『天川いノ 川東 C	必水フパージャブラケット	III <sub>A</sub> S	1	116
P <sub>m</sub>	和水スハーシャノノクット	IV A S	2	226
	「「「」、ノゴニケー」	III <sub>A</sub> S	8	116
		IV A S	12	226
	ートバーノボーシート	III <sub>A</sub> S	155	454
	ベダビノイリノノクット	IV A S	192	490
一次膜+	スチームドライヤ	III <sub>A</sub> S	115	206
一次曲げ	サポートブラケット	IV A S	177	372
応力強さ	公水フル ジェブラケット	III <sub>A</sub> S	17	174
$P_{L} + P_{b}$	和水スハーシャノノクット	IV A S	25	339
	伝してプレイブラケット	III <sub>A</sub> S	62	174
	が心ヘノレイノフクツト	IV A S	93	339
純せん断	公セフルージャプニケット	III <sub>A</sub> S	1	58
応 力	和小ヘハーンヤノフクツト	IV A S	2	135

- 15. 基礎ボルトの耐震性についての計算
- 15.1 一般事項

本章は,原子炉圧力容器の基礎ボルト(以下「基礎ボルト」という。)の耐震性について の計算である。

- 15.2 計算条件
- 15.2.1 解析範囲

本章で解析する箇所の形状・寸法・材料を図15-1に示す。

図15-1 形状・寸法・材料(基礎ボルト) (単位:mm)

# 15.3 記号の説明

記号	記 号 の 説 明	単 位
А	基礎ボルト1本当たりの断面積 $(A = \pi \cdot d^2/4)$	$\mathrm{mm}^2$
D <sub>h</sub>	基礎ボルト穴の直径	mm
d	基礎ボルトの呼び径	mm
d 1	原子炉圧力容器スカート下端の中心直径	mm
E <sub>c</sub>	原子炉本体基礎の縦弾性係数	MPa
E <sub>s</sub>	基礎ボルトの縦弾性係数	MPa
М	曲げモーメント	N•mm
$M_{\rm c}$	W。によるモーメント	N•mm
$M_{\rm t}$	Wtによるモーメント	N•mm
Ν	軸力	Ν
n	基礎ボルトと原子炉本体基礎の縦弾性係数の比	_
	$(n = E_s / E_c)$	—
N <sub>b</sub>	基礎ボルトの全本数	_
Q	せん断力	Ν
r	基礎ボルトの等価円筒の中心半径 ( $r = d_1/2$ )	mm
S <sub>d</sub> *	弾性設計用地震動Saにより定まる地震力又は静的地震力	—
S <sub>s</sub>	基準地震動 S。により定まる地震力	_
S <sub>u</sub>	設計引張強さ	MPa
S y	設計降伏点	MPa
t b	ベアリングプレートの幅	mm
t 1	基礎ボルトの等価円筒板厚 ( $t_1 = \frac{A \cdot N_b}{2 \cdot \pi \cdot r}$ )	mm
t 2	ベアリングプレートの等価幅 (t <sub>2</sub> =t <sub>b</sub> - ( $\frac{D_{h^{2}} \cdot N_{b}}{8 \cdot r}$ ))	mm
W c	原子炉本体基礎に生じる反力の合計	Ν
W <sub>t</sub>	基礎ボルトに生じる力の合計	Ν
α	中立軸の位置を示す角度	rad
σ <sub>c</sub>	原子炉本体基礎に生じる最大圧縮応力	MPa
σt	基礎ボルトの最大引張応力	MPa
τ	基礎ボルトのせん断応力	MPa

15.4 設計条件

15.4.1 荷重の組合せ及び許容応力

各運転状態と地震荷重の組合せ方とこれに対応する許容応力状態を表15-1に示す。 許容限界は,「応力解析の方針」の3.5節による。

15.4.2 外荷重の条件

考慮した各荷重を「応力解析の方針」の4章に示す。 基礎ボルトに作用する応力は、本荷重値をもとに各許容応力状態ごとに求める。

荷重の組合	李安宁于小学	
各運転状態による荷重	地震荷重	計谷応刀状態
供用状態A及びB	S <sub>d</sub> *	III <sub>A</sub> S
供用状態A及びB	S <sub>s</sub>	$IV_A S$
供用状態D*	S d*	$IV_A S$

表15-1 基礎ボルトの荷重の組合せ及び許容応力状態

注記 \*: 原子炉冷却材喪失時(原子炉冷却材喪失直後を除く。)の荷重を表す。

15.5 基礎式

応力計算は,表15-1に示す各荷重の組合せについて行い,基礎ボルトに生じる一次応力は, 以下の方法で求める。

15.5.1 引張応力の計算方法

基礎ボルトに生じる引張応力σtは,原子炉本体基礎に生じる圧縮応力σ。とともに以下 の方法により求める。以下において基礎ボルトは,断面積の等しい等価な円筒として考え る。この場合,等価円筒の板厚中心半径は,図15-2に示す円周上2列のボルトサークルの 平均径とする。

外荷重と応力の釣合いを図15-2に示す。図15-2において、中立軸の位置αと応力の関係 は、次式で表す。

また、軸力N及び曲げモーメントMの釣合いから、次式が求まる。

$$N + W_{t} - W_{c} = 0$$
 (15.2)

$$M-N \cdot \mathbf{r} \cdot \cos \alpha - M_{t} - M_{c} = 0 \qquad (15.3)$$

ここで,

$$W_{t} = 2 \cdot r \cdot t_{1} \cdot \left\{ \frac{(\pi - \alpha) \cdot \cos \alpha + \sin \alpha}{1 + \cos \alpha} \right\} \cdot \sigma_{t}$$
$$W_{c} = 2 \cdot r \cdot t_{2} \cdot \left( \frac{\sin \alpha - \alpha \cdot \cos \alpha}{1 - \cos \alpha} \right) \cdot \sigma_{c}$$

$$M_{t} = r^{2} \cdot t_{1} \cdot \frac{2 \cdot (\pi - \alpha) \cdot \cos^{2} \alpha + \pi - \alpha + 3 \cdot \sin \alpha \cdot \cos \alpha}{1 + \cos \alpha} \} \cdot \sigma_{t}$$

$$M_{c} = r^{2} \cdot t_{2} \cdot \frac{\alpha - 3 \cdot \sin \alpha \cdot \cos \alpha + 2 \cdot \alpha \cdot \cos^{2} \alpha}{1 - \cos \alpha} \cdot \sigma_{c}$$

前述の関係よりσt及びσcは,次式で表す。

$$\sigma_{t} = \frac{n \cdot (1 + \cos \alpha) \cdot N}{2 \cdot r \cdot \{(t_{2} - n \cdot t_{1}) \cdot (\sin \alpha - \alpha \cdot \cos \alpha) - n \cdot \pi \cdot t_{2} - n \cdot t_{1} \cdot (\sin \alpha - \alpha \cdot \cos \alpha) - n \cdot \pi \cdot t_{2} - n \cdot t_{1} \cdot (15.4) \}$$

$$\sigma_{c} = \frac{(1 - \cos \alpha) \cdot N}{2 \cdot r \cdot \{(t_{2} - n \cdot t_{1}) \cdot (\sin \alpha - \alpha \cdot \cos \alpha) - n \cdot \pi \cdot t_{1} - n \cdot t_{1}$$

実際の釣合い状態は、(15.1)式のαを仮定して求める。

なお、 $\alpha \ge \pi$  (rad)の場合は、基礎ボルトに引張応力は発生せず、原子炉本体基礎の圧縮応力のみが生じ、 $\sigma_{t}$ 及び $\sigma_{o}$ は、次式で表す。

### 15.5.2 せん断応力の計算方法

基礎ボルトに生じるせん断応力 τ は,安全側の仮定としてベアリングプレートと原子炉 本体基礎の摩擦抵抗を無視し,次式で計算する。



図15-2 基礎ボルトの等価円筒及び応力分布

## 15.6 応力計算

応力計算に用いた数値を表15-2に示す。

表 15-1 の荷重の組合せにより、「応力解析の方針」の4章,表 15-2 に示す数値を用いて 求めた応力計算結果を表 15-3 に示す。ここで、基礎ボルトの応力は、表 15-1 に示す各荷重 の組合せにおいて応力が最大となる場合の結果を示す。

記	号	数	値	
d	(mm)			
N <sub>b</sub>	(-)			
А	$(mm^2)$			
r	(mm)			
$D_{h}$	(mm)			
t b	(mm)	[		
t 1	(mm)			
t <sub>2</sub>	(mm)	I		
n	(-)	ſ		

表15-2 基礎ボルトの応力計算に用いた数値

## 15.7 計算結果

基礎ボルトの計算結果を表15-3に示す。表15-3より,基礎ボルトに生じる応力は,「応力 解析の方針」の3.5節に示す許容限界を満足する。

許容応力状態	地震荷重	温度 (℃)	応力の種類	計算結果	許容応力
III <sub>A</sub> S	S .*	66	引張応力	66	491*
	S <sub>d</sub>		せん断応力	11	378
WL C	S s	66	引張応力	118	491*
IV A S			せん断応力	16	378
IV <sub>A</sub> S	S <sub>d</sub> *	171	引張応力	66	458*
			せん断応力	11	353

表15-3 基礎ボルトの計算結果

(単位:MPa)

注記 \*: $f_{ts}$ =Min (1.4 ·  $f_{to}$ -1.6 ·  $\tau$ ,  $f_{to}$ )

V-2-3-4-2-1 原子炉圧力容器スタビライザの耐震性についての計算書

1.	根	既要	1
2.	_	-般事項	1
2.	1	構造計画	1
2.1	2	評価方針	3
2.	3	適用基準	3
2.	4	記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
2.	5	計算精度と数値の丸め方 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3.	町	平価部位	6
4.	樟	構造強度評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.	1	構造強度評価方法	7
4.	2	荷重の組合せ及び許容限界・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4.	3	設計用地震力	4
4.	4	計算方法	4
4.	5	計算条件	7
4.	6	応力の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5.	罰	平価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5.	1	設計基準対象施設としての評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7

1. 概要

本計算書は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」にて設定している構造強度及び機能 維持の設計方針に基づき、原子炉圧力容器スタビライザが設計用地震力に対して十分な構造強度 を有していることを説明するものである。

原子炉圧力容器スタビライザは設計基準対象施設においてはSクラス施設に分類される。以下, 設計基準対象施設としての構造強度評価を示す。

- 2. 一般事項
- 2.1 構造計画

原子炉圧力容器スタビライザの構造計画を表 2-1 に示す。

表 2-1 構造計画



#### 2.2 評価方針

原子炉圧力容器スタビライザの応力評価は,添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針 3.1 構造強度上の制限」にて設定した荷重及び荷重の組合せ並びに許容限界に基づき,「2.1 構造 計画」にて示す原子炉圧力容器スタビライザの部位を踏まえた「3. 評価部位」にて設定する 箇所において,地震により評価部位に作用する荷重で発生する応力等が許容限界に収まること を,「4. 構造強度評価」にて示す方法にて確認することで実施する。

原子炉圧力容器スタビライザの耐震評価フローを図 2-1 に示す。



図 2-1 原子炉圧力容器スタビライザの耐震評価フロー

2.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1987(日本電気協会)
- (2) 原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補一 1984(日本電気協会)
- (3) 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1991追補版(日本電気協会)
- (4) 発電用原子力設備規格 設計・建設規格(2005 年版(2007 年追補版含む。)) J SME S NC1-2005/2007(日本機械学会)(以下「設計・建設規格」という。)
# 2.4 記号の説明

記 号	記号の説明	単 位
А	断面積	$\mathrm{mm}^2$
d	直径	mm
F	基準応力	MPa
F <sub>o</sub>	スタビライザ初期締付荷重	Ν
F <sub>H</sub>	スタビライザブラケットに加わる水平地震荷重	Ν
$f_{ m b}$	許容曲げ応力(f ьを 1.5 倍した値又は f ь*を 1.5 倍した値)	MPa
f <sub>s</sub>	許容せん断応力(f。を1.5倍した値又はf。*を1.5倍した値)	MPa
$f_{ m t}$	許容引張応力,許容組合せ応力(f tを1.5倍した値又はft*を	MPa
	1.5 倍した値)	
l	長さ	mm
М	曲げモーメント	N•mm
q	分布荷重	$N/mm^2$
S d*	弾性設計用地震動Saにより定まる地震力又は静的地震力	_
S <sub>s</sub>	基準地震動S。により定まる地震力	_
S <sub>w</sub>	ワッシャーの側面積	$\mathrm{mm}^2$
T <sub>D</sub>	最高使用温度	°C
W	荷重	Ν
WA	スプリング支持板に加わる荷重	Ν
W <sub>H</sub>	水平方向地震荷重	Ν
W <sub>R</sub>	ロッドに加わる荷重	Ν
α	角度	0
σ	 曲げ応力	MPa
σ <sub>t</sub>	引張応力	MPa
τ	せん断応力	MPa
στ		MPa
γ	係数	_
δ	係数	

2.5 計算精度と数値の丸め方

精度は6桁以上を確保する。表示する数値の丸め方は表2-2に示すとおりとする。

数値の種類	単位	処理桁	処理方法	表示桁
面積	$\mathrm{mm}^2$	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*1
力	Ν	有効数字4桁目	四捨五入	有効数字3桁*1
算出応力	MPa	小数点以下第1位	切上げ	整数位
許容応力*2	MPa	小数点以下第1位	切捨て	整数位

表 2-2 表示する数値の丸め方

注記 \*1:絶対値が1000以上のときは、べき数表示とする。

\*2:設計・建設規格 付録材料図表に記載された温度の中間における引張強さ及 び降伏点は比例法により補間した値の小数点以下第1位を切り捨て,整数位 までの値とする。

## 3. 評価部位

原子炉圧力容器スタビライザの形状及び主要寸法を図 3-1 に,使用材料及び使用部位を 表 3-1 に示す。

図 3-1 原子炉圧力容器スタビライザの形状及び主要寸法

表 3-1 使用材料表

使用部位	使用材料	備考
ロッド	SNCM8	SNCM439*
スプリング支持板	SM41A	SM400A*

注記 \*:新 JIS を示す。

- 4. 構造強度評価
- 4.1 構造強度評価方法
  - (1) 原子炉圧力容器スタビライザは、原子炉遮蔽に設置されたベースプレート上に溶接され、 原子炉圧力容器の水平地震荷重を原子炉遮蔽に伝達させる構造である。また、鉛直方向地 震荷重は負担しない構造である。原子炉圧力容器スタビライザの耐震評価として、添付書 類「V-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原 子炉本体の基礎の地震応答計算書」において計算された原子炉圧力容器の水平地震荷重を 用いて、構造強度評価を行う。
  - (2) 構造評価に用いる寸法は、公称値を使用する。
  - (3) 概略構造図を表 2-1 に示す。
- 4.2 荷重の組合せ及び許容限界
  - 4.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態
     原子炉圧力容器スタビライザの荷重の組合せ及び許容応力状態を表 4-1 に示す。表で使用される記号は添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に従うものとする。
  - 4.2.2 許容限界

原子炉圧力容器スタビライザの許容限界を表 4-2 に示す。

4.2.3 使用材料の許容応力評価条件及び許容応力

原子炉圧力容器スタビライザの許容応力評価条件を表 4-3 に示す。また,使用材料の許 容応力を表 4-4 に示す。

表4-1 荷重の組合せ及び許容応力状態

施設区分		機器名称	耐震設計 上の重要 度分類	機器等 の区分	荷重の組合せ	許容応力 状態
原子炉	原子炉圧	原子炉 圧力容器		×	$D + P_D + M_D + S_d$ *	III <sub>A</sub> S
本体	力容器付 属構造物	スタビ ライザ	S	*	$D + P_D + M_D + S_s$	IV <sub>A</sub> S

注記 \*:耐震Sクラス設備の直接支持構造物として、その他の支持構造物の荷重の組合せ及び許 容限界を適用する。

#### 表4-2 許容限界(その他の支持構造物)

(設計基準対象施設)

		許容限界*1,*2,*3						許容限	:界* <sup>2,*4</sup>	形式試験に			
1110000000000000000000000000000000000					(ボルト	等以外)					(ボル	~ト等)	よる場合
田谷心乃 一			一次応力					欠十二次応	动		一次	:応力	
	引張	せん断	圧縮	曲げ	支圧	引張 圧縮	せん断	曲げ	支圧	座屈*5	引張	せん断	許容荷重
III <sub>A</sub> S	1.5•f <sub>t</sub>	1. 5•fs	1. 5•fc	1. 5•f <sub>b</sub>	1. 5•f <sub>p</sub>	3•ft	*6 3•fs	*7 3•f <sub>b</sub>	*8 1. 5•fp	*7, *8 1. 5•fb, 1. 5•f	1.5•ft	1.5•fs	$T_{L} \cdot \frac{1}{2} \cdot \frac{S_{y d}}{S_{y t}}$
IV <sub>A</sub> S	1.5•f <sub>t</sub> *	1. 5• f <sub>s</sub> *	1. 5•f <sub>c</sub> *	1. 5• f <sub>b</sub> *	1. 5• f <sub>p</sub> *	く <sub>a</sub> 又は よる応力 する。	Ss地震動 辺振幅につい	のみに って評価	*8 1. 5• f <sub>p</sub> *	1.5・1。 又は 1.5・f <sub>c</sub>	1.5•f <sub>t</sub> *	1.5•f <sub>s</sub> *	$T_{L} \cdot 0.6 \cdot \frac{S_{y d}}{S_{y t}}$

9 注記\*1:「鋼構造設計規準 SI 単位版」(2002 年日本建築学会)等の幅厚比の制限を満足させる。

\*2:応力の組合せが考えられる場合には、組合せ応力に対しても評価を行う。

\*3:耐圧部に溶接等により直接取り付けられる支持構造物であって耐圧部と一体の応力解析を行うものについては,耐圧部と同じ許容応力とする。 \*4:コンクリートに埋め込まれるアンカボルトで地震応力の占める割合が支配的なものであって,トルク管理,材料の照合等を行わないものについては,材料の品質,据付状態等のゆらぎ等を考慮して,ⅢASの許容応力を一次引張応力に対してはft,一次せん断応力に対してはfsとして、またⅣAS→ⅢAS→ⅢASとして応力評価を行う。

\*5: 薄肉円筒形状のものの座屈の評価にあっては、クラスMC容器の座屈に対する評価式による。

\*6: すみ肉溶接部にあっては最大応力に対して 1.5・fs とする。

\*7:設計・建設規格 SSB-3121.1(4)により求めた fbとする。

\*8:自重,熱膨張等により常時作用する荷重に,地震動による荷重を重ね合わせて得られる応力の圧縮最大値について評価する。

	表 4-3	使用材料の許容応力評価条件
--	-------	---------------

評価部材	材料	温度条件 (℃)		S (MPa)	S <sub>y</sub> (MPa)	S <sub>u</sub> (MPa)	S <sub>y</sub> (RT) (MPa)
ロッド	SNCM439	周囲環境 温度	302	_	679	839	_
スプリング支持板	SM400A	周囲環境 温度	302	_	149	373	_

表4-4 許容応力

(単位:MPa)

	許容応力 状態	基準応力 F	許容応力(一次応力)					
材料			引張り	曲げ	せん断	組合せ		
			$f_{ m t}$	$f_{ m b}$	f s	$f_{ m t}$		
	III <sub>A</sub> S	587	440	_	_	_		
SNCM439	IV <sub>A</sub> S	587	440	—	—	—		
	III <sub>A</sub> S	149	_	172	86	149		
SM400A	$IV_A S$	179	—	207	103	179		

- 4.2.4 設計荷重
- (1) 最高使用温度

温度 T D

302 °C

(2) 原子炉圧力容器スタビライザ1箇所当たりの最大初期締付荷重

 $F_{o} = 1.69 \times 10^{6} N$ 

(3) 地震荷重

原子炉圧力容器スタビライザに加わる地震荷重について、添付書類「V-2-3-2 炉心、原 子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答 計算書」において計算された計算結果を用いる。「弾性設計用地震動S<sub>d</sub>又は静的地震力」及 び「基準地震動S<sub>s</sub>」による水平方向地震荷重を表 4-5 に示す。

また,原子炉圧力容器スタビライザ各部における初期締付荷重と外力との力の釣合関係を 図 4-1 に示す。



表 4-5 「弾性設計用地震動 S a 又は静的地震力」及び「基準地震動 S 。」による水平方向地震荷重

(畄伝・N)

		(手直・1	N)
地震荷重	S <sub>d</sub> *	S <sub>s</sub>	
水平方向地震荷重W <sub>H</sub>	-		

(4) スタビライザ各部に加わる荷重

a. スタビライザブラケットに加わる荷重

スタビライザと水平方向地震荷重の作用方向の関係を図 4-2 に示す。

スタビライザに最大荷重が加わる図 4-2 に示す方向に水平荷重が加わる場合の各位置に おける荷重の分配は次式で示される。

 $W_{H}=2\left(W_{1}+2\cdot W_{2}\cos\alpha\right)$ 

ここで,

W1:図4-2のA点に加わる力=FH

₩2:図4-2のB点に加わる力

$$\alpha = 45^{\circ}$$

$$W_{2}=W_{1}\cos\alpha \not \oplus \not \gtrsim i \subset,$$
  

$$W_{H}=2 \cdot W_{1} \left(1+2\cos^{2}\alpha\right)=2 \cdot W_{1} \left(1+2\cos^{2}45^{\circ}\right)=4 \cdot W_{1}$$
  

$$\therefore F_{H}=W_{1}=\frac{1}{4} \cdot W_{H}$$

- b. ロッドに加わる荷重 構造上ロッドには初期締付荷重による引張荷重と水平荷重の 1/2 が加わる。  $W_R = F_o + \frac{1}{2} \cdot F_H$
- c. スプリング支持板に加わる荷重 構造上スプリング支持板には最大で次の荷重が加わる。

$$W_A = F_o + \frac{1}{2} \cdot F_H$$

荷重の計算結果を表 4-6 に示す。



図 4-2 水平荷重の分配

表 4-6 原子炉圧力容器スタビライザ各部に加わる設計荷重(1箇所当たり)

設計荷重	S d*	S <sub>s</sub>
スタビライザブラケットに		·
加わる荷重 F <sub>H</sub>		
ロッドに加わる荷重W <sub>R</sub>		
スプリング支持板に		
加わる荷重WA		

(単位:N)

#### 4.3 設計用地震力

「4.2.4(3) 地震荷重」に示す添付書類「V-2-3-2 炉心,原子炉圧力容器及び原子炉内部 構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」において計算された計 算結果を用いる。

- 4.4 計算方法
  - 4.4.1 応力評価点

原子炉圧力容器スタビライザの応力評価点は,耐震評価上厳しくなるロッド,スプリン グ支持板を選定する。選定した応力評価点を表 4-7 及び図 4-3 に示す。

### 表 4-7 応力評価点

応力評価点番号	応力評価点
P 1	ロッド
P 2	スプリング支持板

図 4-3 応力評価点



- 4.4.2.2 スプリング支持板(応力評価点P2)
  - (1) 曲げ応力



4.5 計算条件

計算方法に用いる荷重は、「4.2 荷重の組合せ及び許容限界」及び「4.3 設計用地震力」に 示す。

4.6 応力の評価

「4.4 計算方法」で求めた応力は表 4-4 に記載される値以下であること。

- 5. 評価結果
- 5.1 設計基準対象施設としての評価結果

原子炉圧力容器スタビライザの設計基準対象施設としての耐震評価結果を以下に示す。発生値 は許容値を満足しており,耐震性を有することを確認した。

- (1) 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sに対する評価
   許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sに対する応力評価結果を表 5-1 に示す。
   表 4-1 に示す荷重の組合せのうち、D+P<sub>D</sub>+M+S<sub>d</sub>\*の評価について記載している。
- (2) 許容応力状態IV<sub>A</sub>Sに対する評価
   許容応力状態IV<sub>A</sub>Sに対する応力評価結果を表 5-2 に示す。
   表 4-1 に示す荷重の組合せのうち、D+P<sub>D</sub>+M+S<sub>s</sub>の評価について記載している。

				III A	S		
評価対象設備		評価部位	応力分類	発生値	許容値	判定	備考
				(MPa)	(MPa)		
原子炉圧力容器 スタビライザ	P 1	ロッド	引張応力	404	440	$\bigcirc$	
		2 スプリング支持板	曲げ応力	1	172	0	
	P 2		せん断応力	23	86	$\bigcirc$	
			組合せ応力	40	149	0	

表 5-2 許容応力状態Ⅳ <sub>A</sub> Sに対する評価結果(D+P	$_{\rm D}$ + M + S	<sub>s</sub> )
------------------------------------------	--------------------	----------------

				IV A	A S		
評価対象設備		評価部位	応力分類	発生値	許容値	判定	備考
				(MPa)	(MPa)		
原子炉圧力容器 スタビライザ	P 1	ロッド	引張応力	410	440	0	
	P 2	2 スプリング支持板	曲げ応力	1	207	0	
			せん断応力	23	103	$\bigcirc$	
			組合せ応力	40	179	0	

V-2-3-4-2-2 原子炉格納容器スタビライザの耐震性についての 計算書

1.	概要	· 1
2.	一般事項 ·····	· 1
2.	1 構造計画	· 1
2.2	2 評価方針 ·····	· 3
2. 3	3 適用基準	· 3
2.4	4 記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 4
2.5	5 計算精度と数値の丸め方 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 5
3.	評価部位	· 6
4.	固有周期 ·····	· 7
4.	1 固有周期の計算方法及び計算条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 7
4. 2	2 固有周期の計算結果	· 8
5.	構造強度評価	· 8
5.	1 構造強度評価方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	· 8
5.2	2 荷重の組合せ及び許容限界	· 8
5.3	3 設計用地震力	· 15
5.4	4 計算方法 ·····	· 15
5.5	5 計算条件 ·····	• 19
5.0	6 応力の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	• 19
6.	評価結果	• 19
6.	1 設計基準対象施設としての評価結果	· 19

1. 概要

本計算書は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」にて設定している構造強度及び機能 維持の設計方針に基づき、原子炉格納容器スタビライザが設計用地震力に対して十分な構造強度 を有していることを説明するものである。

原子炉格納容器スタビライザは,設計基準対象施設においてはSクラス施設に分類される。以 下,設計基準対象施設としての構造強度評価を示す。

- 2. 一般事項
- 2.1 構造計画

原子炉格納容器スタビライザの構造計画を表 2-1 に示す。



表 2-1 構造計画

#### 2.2 評価方針

原子炉格納容器スタビライザの応力評価は,添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針 3.1 構造強度上の制限」にて設定した荷重及び荷重の組合せ並びに許容限界に基づき,「2.1 構造 計画」にて示す原子炉格納容器スタビライザの部位を踏まえた「3. 評価部位」にて設定する 箇所において,「4. 固有周期」で算出した固有周期に基づく設計用地震力及び地震により評価 部位に作用する荷重で発生する応力等が許容限界に収まることを,「5. 構造強度評価」にて 示す方法にて確認することで実施する。確認結果を「6. 評価結果」に示す。

原子炉格納容器スタビライザの耐震評価フローを図 2-1 に示す。



図 2-1 原子炉格納容器スタビライザの耐震評価フロー

#### 2.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1987(日本電気協会)
- (2) 原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補一 1984(日本電気協会)
- (3) 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1991 追補版(日本電気協会)
- (4) 発電用原子力設備規格 設計・建設規格(2005 年版(2007 年追補版含む。)) J SME S NC1-2005/2007(日本機械学会)(以下「設計・建設規格」という。)

2.4 記号の説明

記 号	記 号 の 説 明	単 位
А	面積	$\mathrm{mm}^2$
A p	面積(トラス)	$\mathrm{mm}^2$
C <sub>V</sub>	鉛直震度	_
D	ボルト呼び径	mm
d	直径	mm
F	原子炉格納容器スタビライザ1本に作用する水平地震荷重	Ν
	基準応力	MPa
$f_{ m b}$	許容曲げ応力(f ьを 1.5 倍した値又は f ь*を 1.5 倍した値)	MPa
$f_{ m c}$	許容圧縮応力(f。を 1.5 倍した値又は f。*を 1.5 倍した値)	MPa
$f_{ m s}$	許容せん断応力(f。を1.5倍した値又はf。*を1.5倍した値)	MPa
f t	許容引張応力,許容組合せ応力(f tを 1.5 倍した値又は f t*	MPa
	を 1.5 倍した値)	
l	長さ	mm
М	曲げモーメント	N•mm
n	フランジボルト本数	_
S d*	弾性設計用地震動Saにより定まる地震力又は静的地震力	_
S <sub>s</sub>	基準地震動S。により定まる地震力	—
T <sub>D</sub>	最高使用温度	°C
t	板厚	mm
W	荷重	Ν
W <sub>D</sub>	死荷重	Ν
W <sub>H</sub>	水平方向地震荷重	Ν
Z	断面係数	$\mathrm{mm}^3$
σ	組合せ応力	MPa
σ <sub>b</sub>	曲げ応力	MPa
σ <sub>c</sub>	圧縮応力	MPa
σt	引張応力	MPa
с б в		MPa
t σ b	引張側曲げ応力	MPa
τ	せん断応力	MPa
m	 質量	kg
k	剛性	kgf/mm
f	固有周期	S
θ	角度	0

2.5 計算精度と数値の丸め方

精度は6桁以上を確保する。表示する数値の丸め方は表2-2に示すとおりとする。

数値の種類	単位	処理桁	処理方法	表示桁
面積	$\mathrm{mm}^2$	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*1
断面係数	mm <sup>3</sup>	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*1
力	Ν	有効数字4桁目	四捨五入	有効数字3桁*1
算出応力	MPa	小数点以下第1位	切上げ	整数位
許容応力*2	MPa	小数点以下第1位	切捨て	整数位
組合せ応力				
の計算値	_	有 郊 数 子 4 桁 目	切上げ	有郊数子3桁*1

表 2-2 表示する数値の丸め方

注記 \*1:絶対値が1000以上のときは、べき数表示とする。

\*2:設計・建設規格 付録材料図表に記載された温度の中間における引張強さ及 び降伏点は比例法により補間した値の小数点以下第1位を切り捨て,整数位 までの値とする。

## 3. 評価部位

原子炉格納容器スタビライザの形状及び主要寸法を図 3-1 に、使用材料及び使用部位を 表 3-1 に示す。

図 3-1 原子炉格納容器スタビライザの形状及び主要寸法

表 3-1 使用材料表

使用部位	使用材料	備考		
フランジ	SM41B	SM400B*		
トラス	STKS1B	SCM430TK 類似*		
フランジボルト	SNB24-1			

注記 \*:新 JIS を示す。

- 4. 固有周期
- 4.1 固有周期の計算方法及び計算条件
  - (1) 計算モデル

原子炉格納容器スタビライザの固有周期は一自由度系の質点モデルとして算出する。 図4-1にモデル図を示す。



図 4-1 1 自由度系の質点モデル

(2) 固有周期

それぞれの脚及び胴について,荷重,モーメント及び変形の釣合い条件の方程式を作 ることにより,以下のように固有周期を求める。

a. 鉛直方向の固有周期

鉛直方向の固有周期は以下の式で求める。



#### 4.2 固有周期の計算結果

鉛直方向の固有周期の評価結果を,表4-1に示す。

表 4-1 固有周期(s)

	鉛直方向
原子炉格納容器スタビライザ	0.057

- 5. 構造強度評価
- 5.1 構造強度評価方法
  - (1) 原子炉格納容器スタビライザは、原子炉遮蔽の上部に溶接され、トラスを介して原子炉遮蔽の水平地震荷重を原子炉格納容器に伝達する構造物である。原子炉格納容器スタビライ ザに作用する地震力は、原子炉遮蔽から伝達される水平地震荷重に加え、鉛直の固有周期 に応じた応答加速度に基づき算出する。原子炉格納容器スタビライザの耐震評価として、 添付書類「V-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器お 及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」において計算された水平地震荷重と、上記の応 答解析に基づき算出した鉛直地震力を用いて、構造強度評価を行う。
  - (2) 構造評価に用いる寸法は、公称値を使用する。
  - (3) 概略構造図を表 2-1 に示す。
- 5.2 荷重の組合せ及び許容限界
  - 5.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態

原子炉格納容器スタビライザの荷重の組合せ及び許容応力状態を表 5-1 に示す。表で使用される記号は添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に従うものとする。

5.2.2 許容限界

原子炉格納容器スタビライザの許容限界を表 5-2 に示す。

5.2.3 使用材料の許容応力評価条件及び許容応力

原子炉格納容器スタビライザの許容応力評価条件を表 5-3 に示す。また,使用材料の許 容応力を表 5-4 に示す。

表 5-1 荷重の組合せ及び許容応力状態

施設	区分	機器名称	耐震設計 上の重要 度分類	機器等 の区分	荷重の組合せ	許容応力 状態
原子炉	原子炉圧	原子炉格 納容器		Ŷ	$D + P_D + M + S_d$ *	III <sub>A</sub> S
本体	力容器付 属構造物	スタビ ライザ	S	*	$D + P_D + M + S_s$	IV <sub>A</sub> S

注記 \*:耐震Sクラス設備の直接支持構造物として、その他の支持構造物の荷重の組合せ及び許 容限界を適用する。

#### 表5-2 許容限界(その他の支持構造物)

(設計基準対象施設)

					許容限界	L *1, *2, *3					許容限	界*2,*4	形式試験に	
<u> </u>					(ボルト	等以外)					(ボル	ト等)	よる場合	
日在110月			一次応力				—ž	欠十二次応	动		一次応力			
	引張	せん断	圧縮	曲げ	支圧	引張 圧縮	せん断	曲げ	支圧	座屈*5	引張	せん断	許容荷重	
III <sub>A</sub> S	1.5•f <sub>t</sub>	1. 5•f <sub>s</sub>	1.5•f <sub>c</sub>	1. 5•f <sub>b</sub>	1.5•fp	3•ft	*6 3•fs	*7 3•f <sub>b</sub>	*8 1. 5•fp	*7, *8 1. 5•fb, 1. 5•f	1.5•ft	1.5•f <sub>s</sub>	$T_{L} \cdot \frac{1}{2} \cdot \frac{S_{yd}}{S_{yt}}$	
$IV_A S$	1. 5•f <sub>t</sub> *	1. 5•f <sub>s</sub> *	1.5•f <sub>c</sub> *	1.5•f <sub>b</sub> *	1. 5•f <sub>p</sub> *	く s a 又は よる応力 する。	Ss地震動 の振幅につい	のみに いて評価	**8 1. 5• f <sub>p</sub>	1.5・1。 又は 1.5・fc	1.5•f <sub>t</sub> *	1. 5•f <sub>s</sub> *	$T_{L} \cdot 0.6 \cdot \frac{S_{y d}}{S_{y t}}$	

10

注記\*1:「鋼構造設計規準 SI 単位版」(2002 年日本建築学会)等の幅厚比の制限を満足させる。

\*2:応力の組合せが考えられる場合には、組合せ応力に対しても評価を行う。

\*3:耐圧部に溶接等により直接取り付けられる支持構造物であって耐圧部と一体の応力解析を行うものについては、耐圧部と同じ許容応力とする。

\*4:コンクリートに埋め込まれるアンカボルトで地震応力の占める割合が支配的なものであって、トルク管理、材料の照合等を行わないものについては、材料の品質、据付状態等のゆらぎ等を考慮して、ⅢASの許容応力を一次引張応力に対しては ft,一次せん断応力に対しては fsとして、またⅣAS→ⅢASとして応力評価を行う。

\*5:薄肉円筒形状のものの座屈の評価にあっては、クラスMC容器の座屈に対する評価式による。

\*6: すみ肉溶接部にあっては最大応力に対して 1.5・fs とする。

\*7:設計・建設規格 SSB-3121.1(4)により求めた f<sub>b</sub>とする。

\*8:自重,熱膨張等により常時作用する荷重に,地震動による荷重を重ね合わせて得られる応力の圧縮最大値について評価する。

表 5-3 使	可用材料の許容応力評価条	件
---------	--------------	---

評価部材	材料	温度条件 (℃)		S (MPa)	S <sub>y</sub> (MPa)	S <sub>u</sub> (MPa)	S <sub>y</sub> (RT) (MPa)
フランジ	SM400B	周囲環境 温度	171	_	176	373	_
トラス	SCM430TK	周囲環境 温度	171	_	392	549	_
フランジボルト	SNB24-1	周囲環境 温度	171	_	944	1018	_

表5-4 許容応力

							(単位:MPa)
材料	許容応力 状態	基準応力	許容応力				
			引張り	曲げ	せん断	圧縮	組合せ
		F	f t	$f_{ m  b}$	f s	$f_{ m c}$	f t
SM400B	III <sub>A</sub> S	176	176	_	101	_	176
	$IV_AS$	211	211	_	122	_	211
SCM430TK	III <sub>A</sub> S	384	384	384	221	303	384
	$IV_A S$	384	384	384	221	303	384
SNB24-1	III <sub>A</sub> S	713	534	_	_	_	—
	IV <sub>A</sub> S	713	534	_	_	_	_

5.2.4 設計荷重

- (1) 最高使用温度T<sub>D</sub> 171 ℃
- (2) 死荷重W<sub>D</sub>
   2.618×10<sup>4</sup> N
- (3) 地震荷重

原子炉格納容器スタビライザの鉛直方向設計震度について、添付書類「V-2-1-7 設計用 床応答曲線の作成方針」にて設定した応答スペクトルの作成方針に基づき、作成した設備評 価用床応答曲線を用いる。また、原子炉格納容器スタビライザに加わる水平方向地震荷重に ついて、添付書類「V-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格 納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」において計算された計算結果を用いる。原 子炉格納容器スタビライザに加わる鉛直方向設計震度を表 5-5 に、「弾性設計用地震動 S d Z は静的地震力」及び「基準地震動 S J による水平方向地震荷重を表 5-6 に示す。

表 5-5 鉛直方向設計震度

方向	S <sub>d</sub> *	S <sub>s</sub>
鉛直方向 C v		

表 5-6 「弾性設計用地震動 S d 又は静的地震力」及び「基準地震動 S J による水平方向地震荷重

(単位:N)

地震荷重	S <sub>d</sub> *	S <sub>s</sub>
水平方向地震荷重W <sub>H</sub>		

a. 原子炉格納容器スタビライザ1箇所当たりに作用する水平方向地震荷重
 原子炉格納容器スタビライザと水平方向地震荷重の作用方向の関係を図 5-1 に示す。
 水平方向地震荷重が加わる場合の各位置における荷重の分配は次式で示される。

$$W_{1} = \frac{1}{4} \cdot W_{H}$$

$$F = F_{1} = \frac{1}{4} \cdot \frac{W_{H}}{2\sin\theta_{1}}$$

$$\Xi \equiv \overline{C},$$

$$\theta_{1} = 1$$

1箇所当たりに作用する水平方向地震荷重の計算結果を表 5-7 に示す。

図 5-1 水平荷重の分配

表 5-7 原子炉格納容器スタビライザ1箇所当たりに作用する水平方向地震荷重

(単位:N)

荷重	S <sub>d</sub> *	S <sub>s</sub>
F		

#### 5.3 設計用地震力

「5.2.4(3) 地震荷重」に示す鉛直方向設計震度及び添付書類「V-2-3-2 炉心,原子炉圧 力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」 で算出された水平方向地震荷重を用いる。

- 5.4 計算方法
  - 5.4.1 応力評価点

原子炉格納容器スタビライザの応力評価点は,原子炉格納容器スタビライザを構成する フランジ,トラス,フランジボルトの発生応力が大きくなる部位を選定する。選定した応 力評価点を表 5-8 及び図 5-2 に示す。

応力評価点番号	応力評価点
P 1	フランジとトラスの取付部
P 2	トラス
Р 3	トラスと原子炉遮蔽との取付部
P 4	フランジボルト

表 5-8 応力評価点



図 5-2 応力評価点

### 5.4.2 応力計算方法

5.4.2.1 フランジとトラスの取付部(応力評価点P1)



(1) 引張及び圧縮応力  

$$\sigma_{t} = \frac{F}{A_{p}}$$
 (引張側)  
 $\sigma_{c} = \frac{F}{A_{p}}$  (圧縮側)  
ここで、  
 $A_{p}$   
(2) 曲げ応力  
 $\sigma_{b} = \frac{M}{Z} = \frac{(1 + C_{v}) W_{p} \cdot \ell}{Z}$   
(3) せん断応力  
 $\tau = \frac{F_{s}}{A_{p}} = \frac{(1 + C_{v}) W_{D}}{A_{p}}$   
ここで、  
 $\ell = \frac{F_{s}}{A_{p}} = \frac{(1 + C_{v}) W_{D}}{A_{p}}$   
ここで、  
 $A_{p} = \frac{(1 + C_{v}) W_{D}}{A_{p}}$   
(4) 組合せ応力  
(a) 垂直応力とせん断応力の組合せ応力  
 $\sigma = \sqrt{(\sigma_{t} + \sigma_{b})^{2} + 3 \cdot \tau^{2}}$  (引張側)  
 $\sigma = \sqrt{(\sigma_{c} + \sigma_{b})^{2} + 3 \cdot \tau^{2}}$  (圧縮側)

4

(b) 圧縮力と曲げモーメントを受ける部材の組合せ応力

$$\frac{\sigma_{\rm c}}{f_{\rm c}} + \frac{c \sigma_{\rm b}}{f_{\rm b}} \leq 1$$
$$\frac{t \sigma_{\rm b} - \sigma_{\rm c}}{f_{\rm t}} \leq 1$$

(c) 引張力と曲げモーメントを受ける部材の組合せ応力  $\frac{\sigma_{t} + \sigma_{b}}{f_{t}} \leq 1$   $\frac{\sigma_{t} - \sigma_{t}}{f_{b}} \leq 1$ 

5.4.2.3 トラスと原子炉遮蔽との取付部(応力評価点P3)



5.4.2.4 フランジボルト(応力評価点P4)

(1) 引張応力  $\sigma_t = \frac{F}{A}$ ここで, n:フランジボルト本数 D:呼び径 A:呼び径断面積=  $\pi / 4 \cdot D^2 \cdot n$
5.5 計算条件

計算方法に用いる荷重は、「5.2 荷重の組合せ及び許容限界」」および「5.3 設計用地震力」 に示す。

5.6 応力の評価

「5.4 計算方法」で求めた応力は表 5-4 に記載される値以下であること。

- 6. 評価結果
- 6.1 設計基準対象施設としての評価結果

原子炉格納容器スタビライザの設計基準対象施設としての耐震評価結果を以下に示す。発生値 は許容値を満足しており,耐震性を有することを確認した。

- (1) 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sに対する評価
  許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sに対する応力評価結果を表 6-1 に示す。
  表 5-1 に示す荷重の組合せのうち, D+P<sub>D</sub>+M+S<sub>d</sub>\*の評価について記載している。
- (2) 許容応力状態IVASに対する評価
  許容応力状態IVASに対する応力評価結果を表 6-2 に示す。
  表 5-1 に示す荷重の組合せのうち、D+P<sub>D</sub>+M+S<sub>8</sub>の評価について記載している。

|--|

	評価部位		応力分類	III	AS		
評価対象設備				発生値	許容値	判定	備考
				(MPa)	(MPa)		
	P 1	フランジとトラスの取付部	引張応力	107	176	0	
原子炉格納容器 スタビライザ			せん断応力	46	101	0	
			組合せ応力	134	176	0	
	P 2	トラス	引張応力	135	384	0	
			曲げ応力	143	384	0	
			せん断応力	4	221	0	
			圧縮応力	135	303	0	
			組合せ応力	278	384	0	
	Р3	トラスと原子炉遮蔽との 取付部	引張応力	2	384	0	
			せん断応力	67	221	0	
			組合せ応力	116	384	0	
	P 4	フランジボルト	引張応力	435	534	0	

表 6-1(2) 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sに対する評価結果(D+P<sub>D</sub>+M+S<sub>d</sub>\*)

評価対象設備	評価部位		荷重	評価式*	計算値		判定	備考
原子炉格納容器 スタビライザ	P 2	トラス	圧縮力と 曲げモーメント	$\frac{\sigma_{\rm c}}{f_{\rm c}} + \frac{\sigma_{\rm b}}{f_{\rm b}}$	0.818	≦1	0	
				$rac{{}_{\mathrm{t}}\sigma_{\mathrm{b}}-\sigma_{\mathrm{c}}}{f_{\mathrm{t}}}$	0.021	≦1	0	
			引張力と 曲げモーメント	$\frac{\sigma_{\rm t} +_{\rm t} \sigma_{\rm b}}{f_{\rm t}}$	0.724	≦1	0	
				$\frac{{}_{\rm c}\sigma_{\rm b}-\sigma_{\rm t}}{f_{\rm b}}$	0.021	≦1	0	

注記 \*:設計・建設規格 SSB-3121.1(6)項より。

	評価部位		応力分類	IV	A S		備考
評価対象設備				発生値	許容値	判定	
				(MPa)	(MPa)		
原子炉格納容器 スタビライザ	P 1	フランジとトラスの取付部	引張応力	125	211	$\bigcirc$	
			せん断応力	54	122	0	
			組合せ応力	157	211	0	
	P 2	トラス	引張応力	158	384	0	
			曲げ応力	155	384	0	
			せん断応力	4	221	0	
			圧縮応力	158	303	0	
			組合せ応力	313	384	0	
	Р3	トラスと原子炉遮蔽との 取付部	引張応力	2	384	0	
			せん断応力	79	221	$\bigcirc$	
			組合せ応力	137	384	0	
	P 4	フランジボルト	引張応力	509	534	0	

表 6-2(2) 許容応力状態IV<sub>A</sub>Sに対する評価結果(D+P<sub>D</sub>+M+S<sub>s</sub>)

評価対象設備	評価部位		荷重	評価式*1	計算値		判定	備考
原子炉格納容器 スタビライザ	P 2	2 トラス	圧縮力と 曲げモーメント	$\frac{\sigma_{\rm c}}{f_{\rm c}} + \frac{{}_{\rm c}\sigma_{\rm b}}{f_{\rm b}}$	0.925	≦1	0	
				$rac{{}_{\mathrm{t}}\sigma_{\mathrm{b}}^{-}\sigma_{\mathrm{c}}^{-}}{f_{\mathrm{t}}^{-}}$	-0.008	≦1	0	
			引張力と 曲げモーメント	$\frac{\sigma_{\rm t}+_{\rm t}\sigma_{\rm b}}{f_{\rm t}}$	0.816	≦1	0	
				$\frac{{}_{\rm c}\sigma_{\rm b}-\sigma_{\rm t}}{f_{\rm b}}$	-0.008	≦1	0	

注記 \*1:設計・建設規格 SSB-3121.1(6)項より。