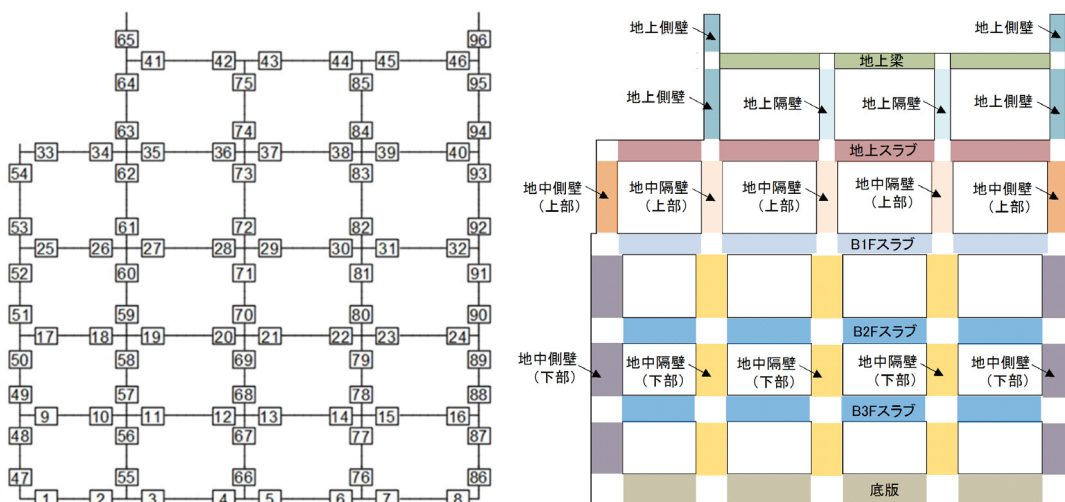


第 4-2 表 (1) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状				鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)					
① $S_s - D1$ (H+, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5633	2565	108	435	0.25
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6063	2327	181	435	0.42
	スラブ (B1F)	27	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4212	1271	195	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2388	446	186	435	0.43
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-394	-19	192	435	0.45
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5070	1786	116	435	0.27
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-2136	726	142	435	0.33
	地中隔壁 (下部)	76	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	6760	4239	91	435	0.21
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-2937	1119	127	435	0.30
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	792	560	86	435	0.20
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	913	342	127	435	0.30
① $S_s - D1$ (H+, V-)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5416	1987	121	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6118	2464	178	435	0.41
	スラブ (B1F)	27	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4253	1349	194	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2434	467	188	435	0.44
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-396	-20	193	435	0.45
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5392	2032	119	435	0.28
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-2136	732	141	435	0.33
	地中隔壁 (下部)	76	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	7002	4543	90	435	0.21
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-2947	1175	125	435	0.29
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	792	558	86	435	0.20
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	922	350	128	435	0.30

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

評価位置は下図に示す。

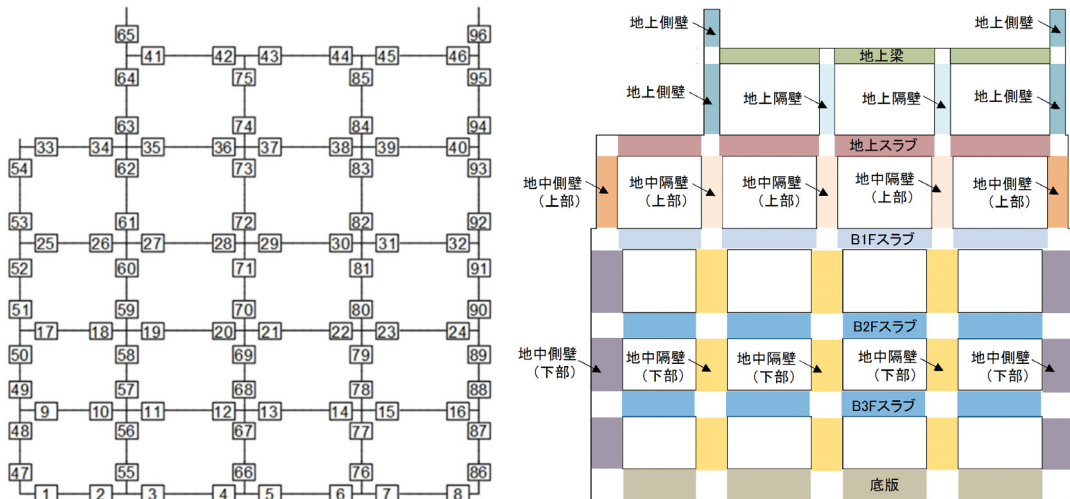


第 4-2 表 (2) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置		断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)				
① S _s -D 1 (11-, V+)	底板	3	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5854	2466	119	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6356	2470	189	435	0.44
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4277	1466	191	435	0.44
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2846	447	227	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-360	-7	173	435	0.40
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	4308	1687	92	435	0.22
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-1958	678	129	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-5472	2702	97	435	0.23
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	3143	1128	138	435	0.32
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	761	562	80	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	-1008	362	142	435	0.33
① S _s -D 1 (H-, V-)	底板	3	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5875	2523	118	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6322	2561	184	435	0.43
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4269	1515	188	435	0.44
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2854	455	227	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-360	-8	173	435	0.40
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	4541	1837	95	435	0.22
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-1960	687	129	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-5467	2889	91	435	0.21
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	3120	1169	135	435	0.32
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	748	523	82	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	-1002	370	140	435	0.33

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

評価位置は下図に示す。

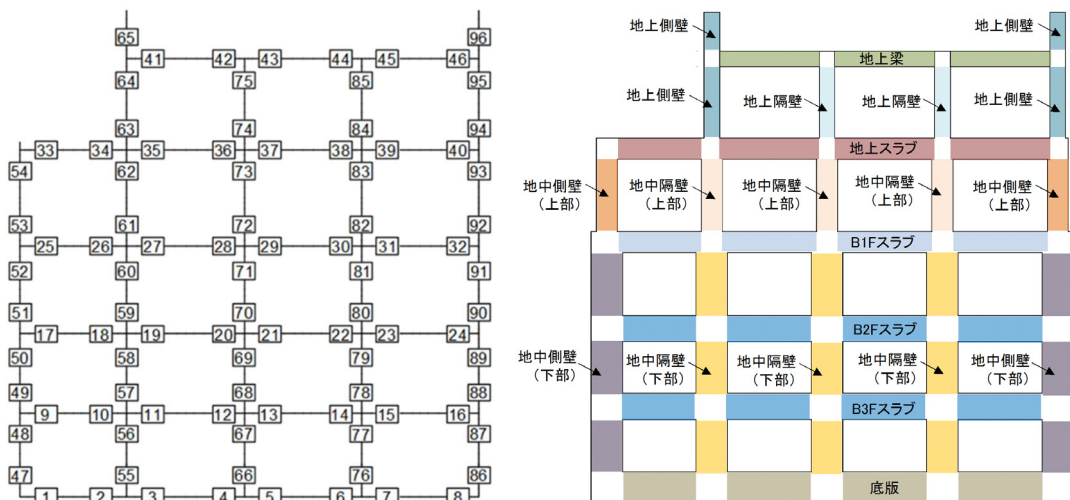


第 4-2 表 (3) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{ss} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{ss}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋	(圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
① S _s -1 1 (I1+, V+)	底版	4	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	3449	2327	42	435	0.10
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-2453	2070	35	435	0.09
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-1910	1292	60	435	0.14
	地上スラブ	40	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-1514	384	111	435	0.26
	地上梁	46	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-191	-27	98	435	0.23
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	3845	3738	22	435	0.06
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1170	512	71	435	0.17
	地中隔壁 (下部)	81	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	1851	2211	6	435	0.02
	地中隔壁 (上部)	83	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	1317	1107	34	435	0.08
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	352	420	24	435	0.06
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-462	357	47	435	0.11
① S _s -1 2 (H+, V+)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4060	1825	79	435	0.19
	スラブ (B2F, B3F)	16	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	4035	2078	100	435	0.23
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2944	935	135	435	0.32
	地上スラブ	40	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-1757	428	130	435	0.30
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-249	4	118	435	0.28
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5488	3776	65	435	0.15
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1579	577	102	435	0.24
	地中隔壁 (下部)	71	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-3198	2344	34	435	0.08
	地中隔壁 (上部)	62	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2001	1183	70	435	0.17
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	487	513	38	435	0.09
	地上隔壁	75	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-365	91	56	435	0.13

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

評価位置は下図に示す。

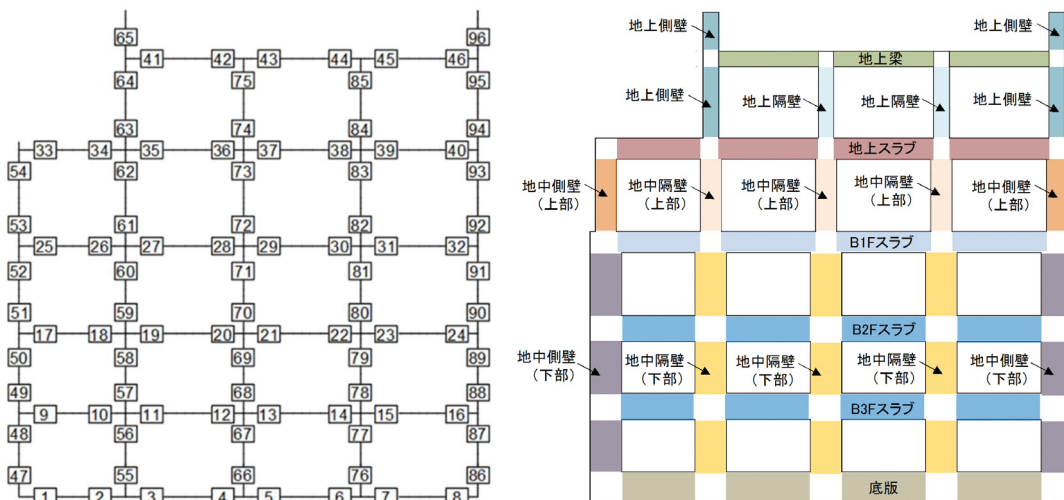


第 4-2 表 (4) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置		断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)				
① S _s -13 (H+, V+)	底版	4	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4603	2502	74	435	0.18	
	スラブ (B2F, B3F)	16	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	3968	2186	94	435	0.22	
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2836	981	126	435	0.29	
	地上スラブ	40	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-1743	420	129	435	0.30	
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-232	6	109	435	0.26	
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5341	3725	62	435	0.15	
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1510	556	98	435	0.23	
	地中隔壁 (下部)	71	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-3089	2381	30	435	0.07	
	地中隔壁 (上部)	62	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-1907	1182	64	435	0.15	
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	444	481	34	435	0.08	
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-548	399	58	435	0.14	
① S _s -14 (H+, V+)	底版	4	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	3957	2506	53	435	0.13	
	スラブ (B2F, B3F)	11	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-3037	2350	50	435	0.12	
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2274	1212	84	435	0.20	
	地上スラブ	40	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-1463	385	106	435	0.25	
	地上梁	46	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-170	-16	85	435	0.20	
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4468	3818	35	435	0.09	
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1288	515	81	435	0.19	
	地中隔壁 (下部)	71	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-2011	2168	9	435	0.03	
	地中隔壁 (上部)	62	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-1483	1146	42	435	0.10	
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	365	498	21	435	0.05	
	地上隔壁	75	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	263	109	36	435	0.09	

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

評価位置は下図に示す。

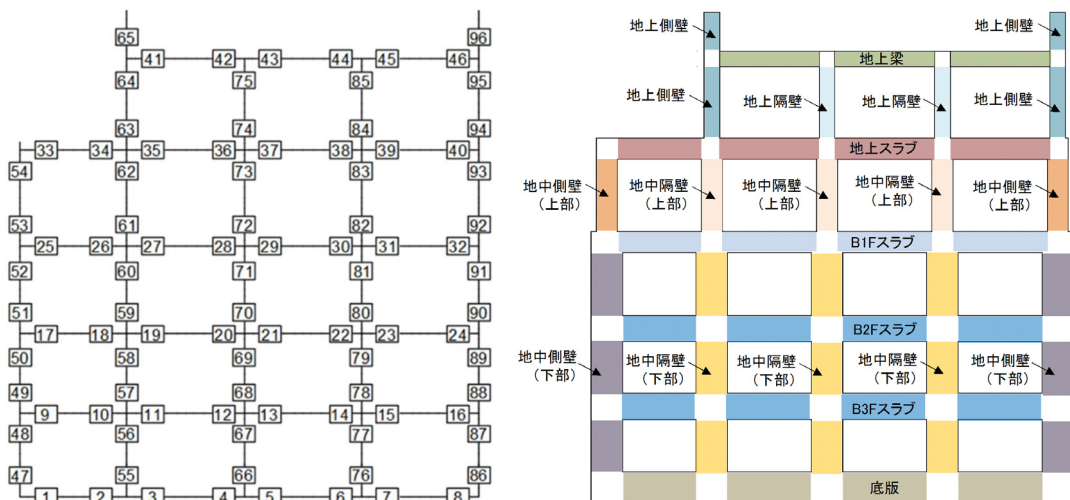


第 4-2 表 (5) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{ss} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{ss}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋	(圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
① S _s -2 1 (I1+, V+)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5028	2180	100	435	0.23
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-4698	2114	128	435	0.30
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-3229	947	151	435	0.35
	地上スラブ	40	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2462	431	193	435	0.45
	地上梁	46	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-332	-72	176	435	0.41
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4969	2845	75	435	0.18
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1912	668	126	435	0.29
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4002	2666	50	435	0.12
	地中隔壁 (上部)	62	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2384	1167	92	435	0.22
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	750	517	82	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-930	394	125	435	0.29
① S _s -2 2 (H+, V+)	底版	4	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4410	2084	82	435	0.19
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-4021	1631	117	435	0.27
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-3087	868	146	435	0.34
	地上スラブ	40	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2396	420	188	435	0.44
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-367	-9	177	435	0.41
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5216	3622	61	435	0.15
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1984	713	129	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	3529	2224	47	435	0.11
	地中隔壁 (上部)	62	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2320	1086	92	435	0.22
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	828	507	97	435	0.23
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-912	404	121	435	0.28

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

評価位置は下図に示す。

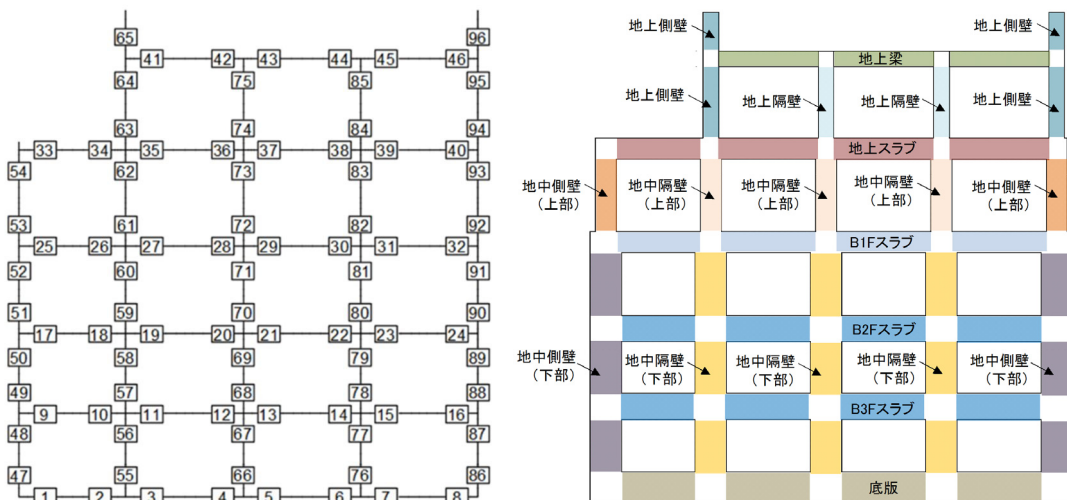


第 4-2 表 (6) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{s-a} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{s-a}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋	(圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
① S _s -31 (H+, V+)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5894	2385	123	435	0.29
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6019	2525	171	435	0.40
	スラブ (B1F)	32	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-3758	1088	176	435	0.41
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2653	450	209	435	0.49
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-317	-2	151	435	0.35
	地中側壁 (下部)	47	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-4889	2858	72	435	0.17
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1838	643	121	435	0.28
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-5277	2985	81	435	0.19
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	2955	1206	124	435	0.29
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	677	502	71	435	0.17
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-840	356	113	435	0.26
① S _s -31 (H-, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5639	2886	97	435	0.23
	スラブ (B2F, B3F)	16	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	5416	2033	164	435	0.38
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-3911	949	191	435	0.44
	地上スラブ	35	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2324	526	174	435	0.40
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-346	-14	168	435	0.39
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5905	3016	101	435	0.24
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-2034	697	135	435	0.32
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5131	3033	75	435	0.18
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2821	1228	115	435	0.27
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	676	516	70	435	0.17
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	771	367	100	435	0.23

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

評価位置は下図に示す。

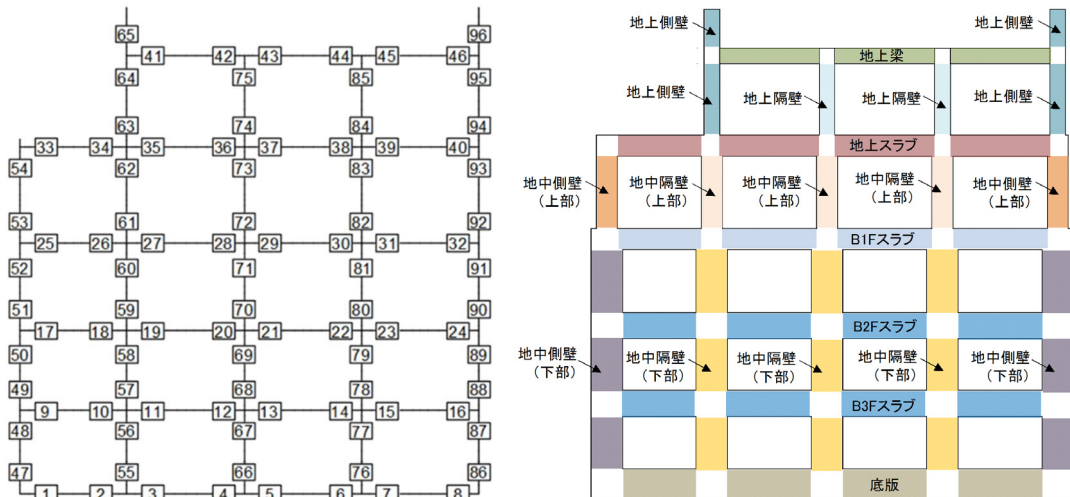


第 4-2 表 (7) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置		断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{ss} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{ss}
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)				
②S _s -D 1 (H+, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5749	2378	118	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6079	2291	183	435	0.43
	スラブ (B1F)	27	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4206	1257	196	435	0.46
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2392	438	186	435	0.43
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-392	-18	191	435	0.44
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	4897	1473	122	435	0.29
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-2120	722	141	435	0.33
	地中隔壁 (下部)	76	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	6775	4146	94	435	0.22
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-2925	1109	126	435	0.29
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	787	560	85	435	0.20
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	912	343	127	435	0.30
②S _s -D 1 (H-, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5042	1744	117	435	0.27
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6421	2513	190	435	0.44
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4301	1452	193	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2849	446	227	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-361	-6	173	435	0.40
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	4396	1730	94	435	0.22
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-1939	672	128	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-5474	2684	98	435	0.23
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	3117	1104	138	435	0.32
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	760	562	80	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	-1004	357	142	435	0.33

注記 ②：地盤物性のばらつきを考慮 (+1 σ) した解析ケース

評価位置は下図に示す。

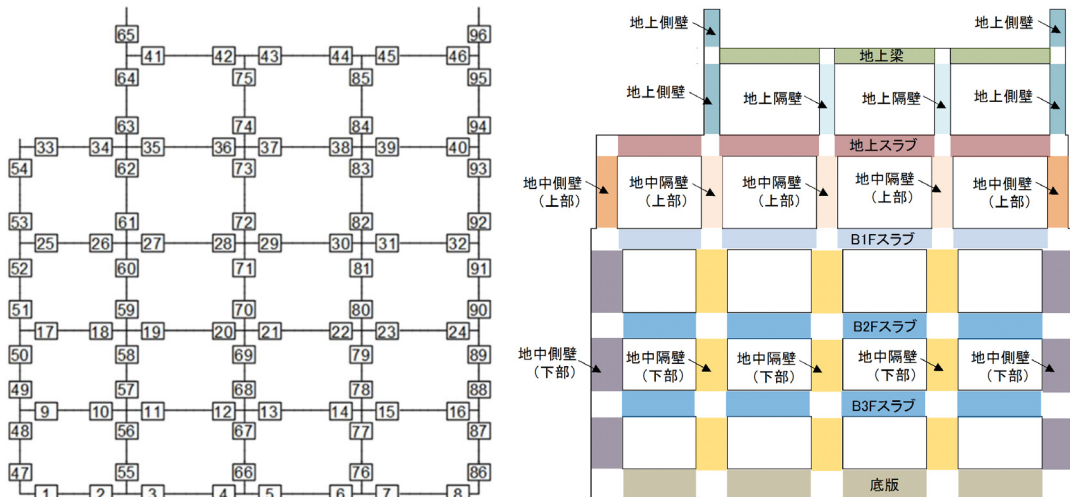


第 4-2 表 (8) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (D51 @200)	(圧縮鉄筋) (D51 @200)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
② S _s -D 1 (11-, V-)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5169	1780	120	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6426	2631	186	435	0.43
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4321	1513	192	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2873	455	229	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-362	-6	174	435	0.40
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4463	1689	98	435	0.23
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1951	688	128	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-5480	2872	92	435	0.22
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	3115	1163	135	435	0.32
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	746	523	81	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-1003	370	140	435	0.33
③ S _s -D 1 (H+, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5802	2506	116	435	0.27
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6038	2322	180	435	0.42
	スラブ (B1F)	27	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4221	1251	197	435	0.46
	地上スラブ	35	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2475	573	185	435	0.43
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-394	-21	193	435	0.45
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5111	1882	114	435	0.27
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-2153	728	143	435	0.33
	地中隔壁 (下部)	76	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	6715	4162	92	435	0.22
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-2993	1134	129	435	0.30
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	790	559	85	435	0.20
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	925	343	129	435	0.30

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

評価位置は下図に示す。

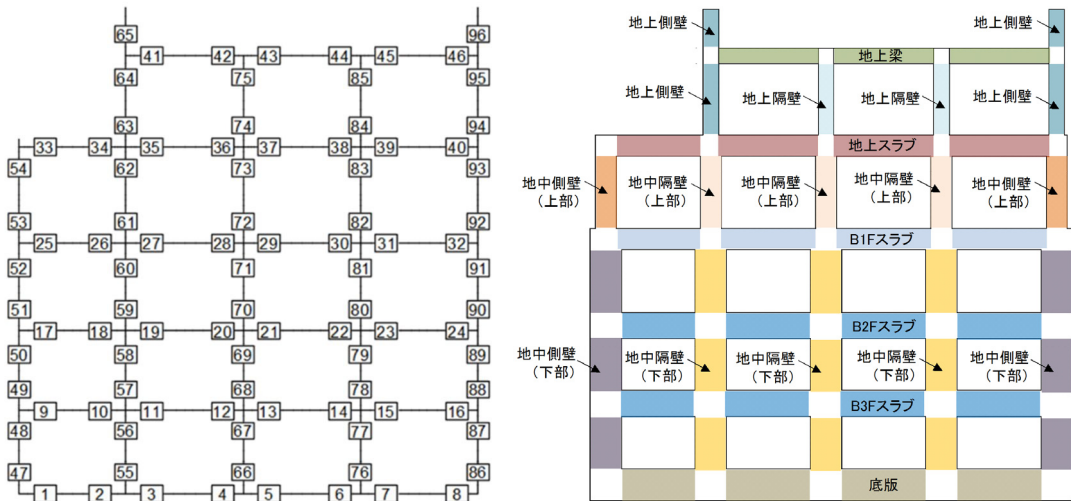


第 4-2 表 (9) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{ss} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{ss}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋	(圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
③ S _s -D1 (II-, V+)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5794	2435	118	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6475	2402	197	435	0.46
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4353	1473	195	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2899	452	231	435	0.54
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-365	-5	175	435	0.41
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4352	1813	89	435	0.21
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1955	679	129	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-5550	2673	101	435	0.24
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	3188	1113	142	435	0.33
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	760	561	80	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-1014	361	143	435	0.33
③ S _s -D1 (H-, V-)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5813	2507	116	435	0.27
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6446	2495	192	435	0.45
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4340	1513	193	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2909	462	232	435	0.54
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-365	-6	175	435	0.41
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	4710	2055	93	435	0.22
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1955	689	128	435	0.30
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-5559	2856	95	435	0.22
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	3172	1155	139	435	0.32
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	744	522	81	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-1007	365	141	435	0.33

注記 ③：地盤物性のばらつきを考慮（-1σ）した解析ケース

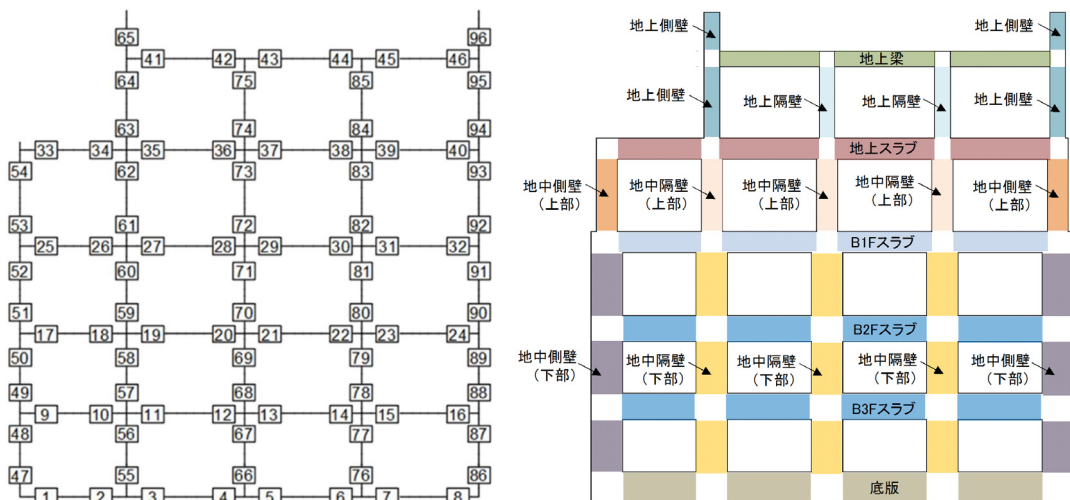
評価位置は下図に示す。



第4-2表 (10) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置		断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)				
④ $S_s - D1$ (H+, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	6722	2110	164	435	0.38
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-8974	2274	316	435	0.73
	スラブ (B1F)	27	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-5890	1156	300	435	0.69
	地上スラブ	35	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-3384	566	267	435	0.62
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-505	-27	247	435	0.57
	地中側壁 (下部)	88	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	4278	-856	202	435	0.47
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-2486	787	169	435	0.39
	地中隔壁 (下部)	76	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	9044	2768	223	435	0.52
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4198	1093	202	435	0.47
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	974	604	113	435	0.26
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	1229	324	185	435	0.43
④ $S_s - D1$ (H+, V-)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	7020	2530	159	435	0.37
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-9024	2557	306	435	0.71
	スラブ (B1F)	27	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-5940	1322	296	435	0.69
	地上スラブ	35	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-3400	598	267	435	0.62
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-502	-26	245	435	0.57
	地中側壁 (下部)	88	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	4356	-562	191	435	0.44
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-2515	817	169	435	0.39
	地中隔壁 (下部)	76	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	9360	3387	211	435	0.49
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-4187	1205	197	435	0.46
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	954	580	112	435	0.26
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	1210	350	179	435	0.42

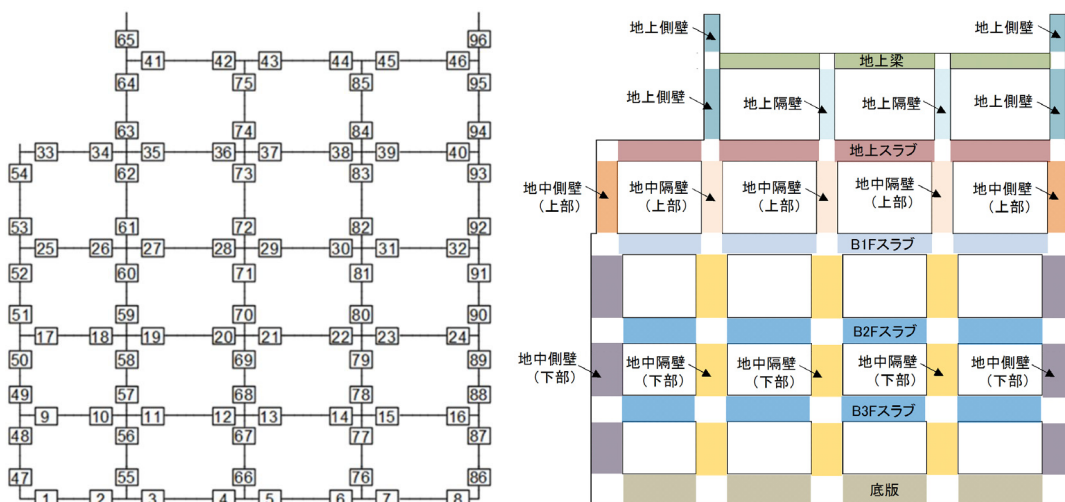
注記 ④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース
評価位置は下図に示す。



第 4-2 表 (11) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状				鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)					
④ $S_s - D1$ (H－, V＋)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	6979	2085	175	435	0.41	
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	－8909	2480	304	435	0.70	
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	－5775	1361	284	435	0.66	
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	－3681	418	304	435	0.70	
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	－449	－14	217	435	0.50	
	地中側壁 (下部)	49	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	－3574	－704	168	435	0.39	
	地中側壁 (上部)	53	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	－1781	28	158	435	0.37	
	地中隔壁 (下部)	66	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	－10117	4865	184	435	0.43	
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	4221	1086	204	435	0.47	
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	855	541	98	435	0.23	
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	－1258	349	187	435	0.43	
④ $S_s - D1$ (H－, V－)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	7105	2228	174	435	0.40	
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	－8990	2787	295	435	0.68	
	スラブ (B1F)	30	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	－5861	1556	281	435	0.65	
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	－3786	473	310	435	0.72	
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	－462	－16	224	435	0.52	
	地中側壁 (下部)	49	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	－3656	－392	157	435	0.37	
	地中側壁 (上部)	53	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	－1822	107	156	435	0.36	
	地中隔壁 (下部)	66	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	－10160	5288	171	435	0.40	
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	4269	1241	200	435	0.46	
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	847	580	93	435	0.22	
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	－1287	399	187	435	0.43	

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
評価位置は下図に示す。

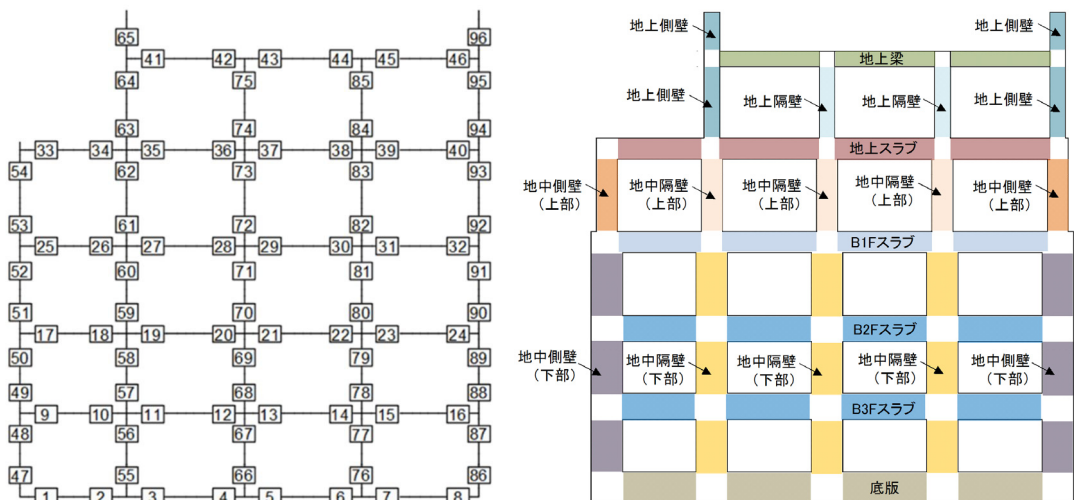


第 4-2 表 (12) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋	(圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
⑤ S_s-D1 (II+, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5665	2688	104	435	0.24
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6145	2471	179	435	0.42
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4175	896	209	435	0.49
	地上スラブ	35	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2533	573	190	435	0.44
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-396	-19	193	435	0.45
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5349	2317	106	435	0.25
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-2227	734	149	435	0.35
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5496	2790	95	435	0.22
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-3085	1145	134	435	0.31
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	789	554	86	435	0.20
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	911	345	127	435	0.30
⑤ S_s-D1 (H-, V+)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5903	2295	127	435	0.30
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6374	2440	191	435	0.44
	スラブ (B1F)	32	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4017	999	195	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2879	441	230	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-356	-3	170	435	0.40
	地中側壁 (下部)	47	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-4290	2091	77	435	0.18
	地中側壁 (上部)	53	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1518	195	122	435	0.29
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-5661	2747	102	435	0.24
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	3246	1143	144	435	0.34
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	750	554	79	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-984	363	138	435	0.32

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

評価位置は下図に示す。



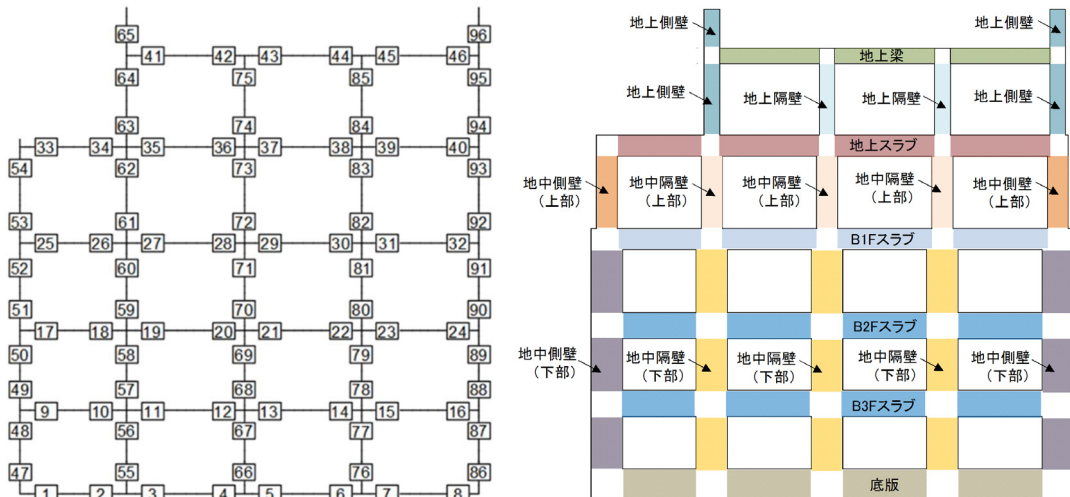
第4-2表 (13) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置	断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
		部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋	(圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)			
⑤ S_s-D1 (H-, V-)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5938	2367	126	435	0.29
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6347	2513	187	435	0.43
	スラブ (B1F)	32	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4032	1096	192	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2878	445	230	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-354	-4	169	435	0.39
	地中側壁 (下部)	47	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-4495	2302	77	435	0.18
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-1889	704	121	435	0.28
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	-5668	2864	98	435	0.23
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	3227	1158	142	435	0.33
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	739	530	79	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	-977	367	136	435	0.32
⑥ S_s-D1 (H+, V+)	底版	6	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5744	2596	110	435	0.26
	スラブ (B2F, B3F)	19	1000	2500	2330	D51 @200 (D51 @200)	-6010	2471	173	435	0.40
	スラブ (B1F)	25	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-4110	909	205	435	0.48
	地上スラブ	35	1000	2000	1810	D41 @200 (D41 @200)	-2482	568	186	435	0.43
	地上梁	41	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)	-388	-19	189	435	0.44
	地中側壁 (下部)	86	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5547	2569	104	435	0.24
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200 (D41 @200)	-2200	726	147	435	0.34
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200 (D51 @200)	5381	2809	90	435	0.21
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200 (D51 @200)	-3035	1164	130	435	0.30
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	773	553	83	435	0.20
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200 (D35 @200)	894	347	123	435	0.29

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 (+1 σ) して非液状化の条件を仮定した解析ケース

評価位置は下図に示す。

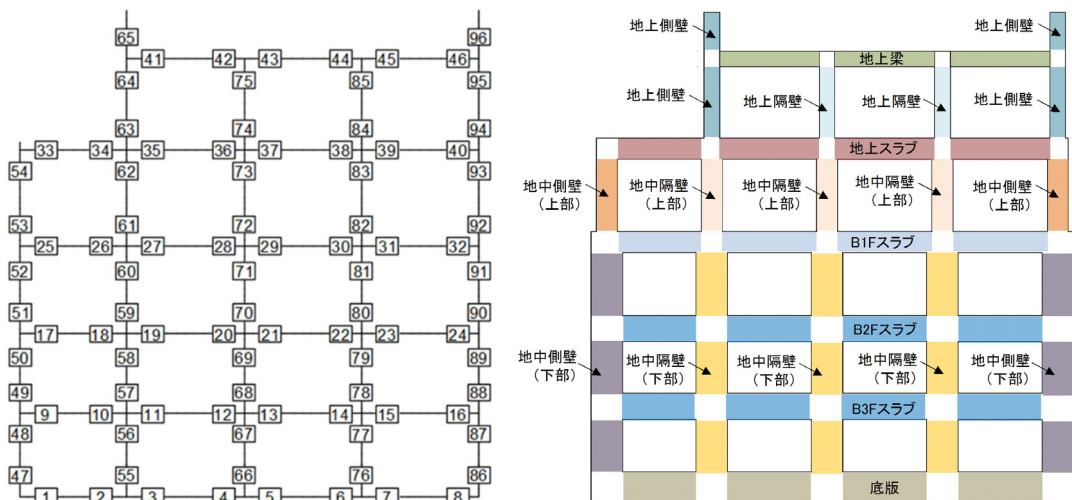


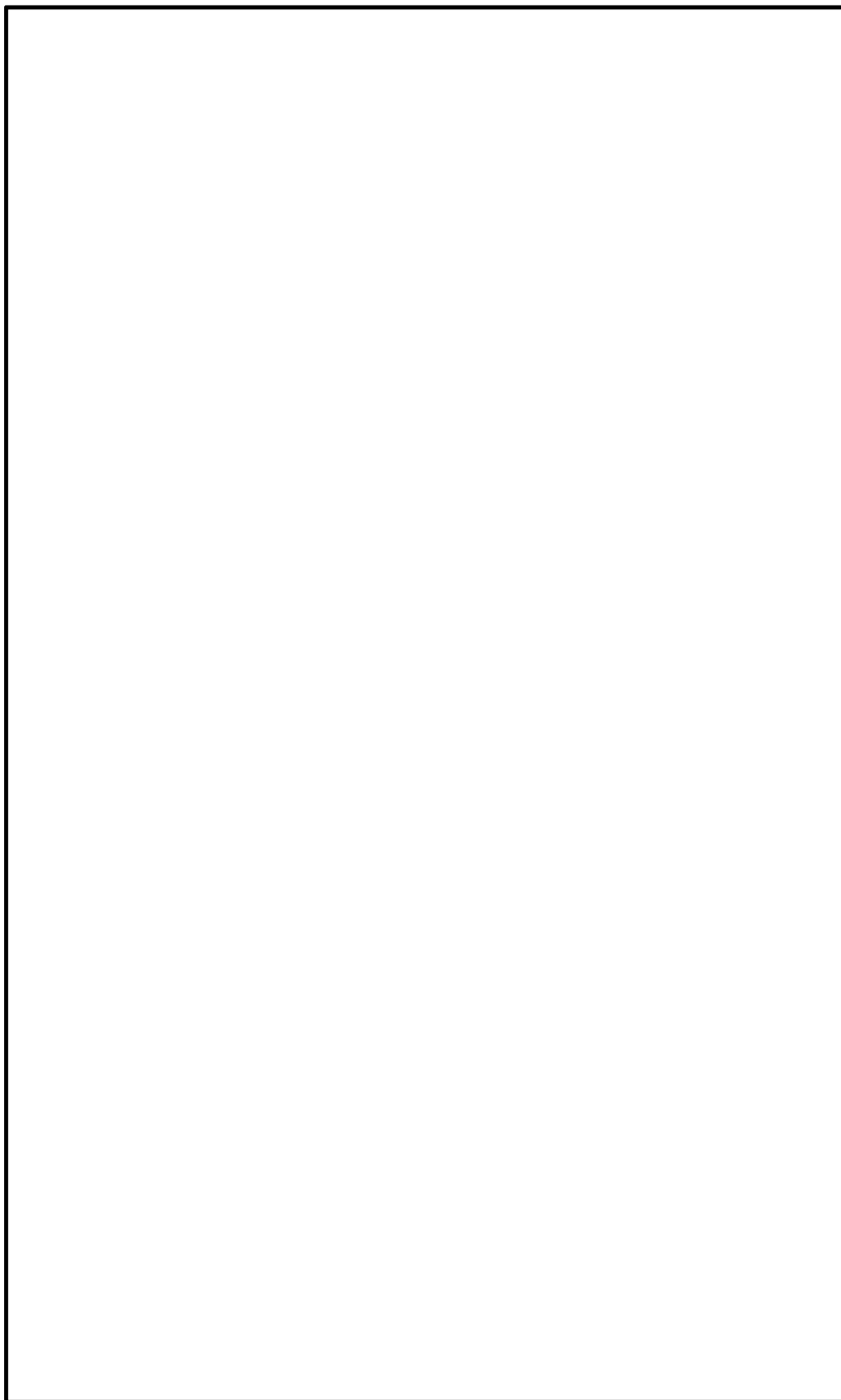
第 4-2 表 (14) 鉄筋の曲げ軸力照査結果

検討ケース	評価位置		断面性状			鉄筋仕様		発生断面力		引張 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高さ d (mm)	引張鉄筋 (圧縮鉄筋)	曲げモーメント (kN・m/m)	軸力 (kN/m)				
⑥ $S_s - D1$ (II ⁺ , V ⁺)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5878	2464	120	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6332	2455	188	435	0.44
	スラブ (B1F)	32	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-3994	1038	192	435	0.45
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2853	441	228	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-352	-2	168	435	0.39
	地中側壁 (下部)	47	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-4494	2330	76	435	0.18
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-1874	695	121	435	0.28
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-5556	2732	99	435	0.23
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	3194	1136	141	435	0.33
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	755	554	80	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	-965	362	135	435	0.32
⑥ $S_s - D1$ (II ⁻ , V ⁻)	底版	3	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	5843	2488	118	435	0.28
	スラブ (B2F, B3F)	22	1000	2500	2330	D51 @200	(D51 @200)	-6304	2527	184	435	0.43
	スラブ (B1F)	32	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	-3990	1108	189	435	0.44
	地上スラブ	38	1000	2000	1810	D41 @200	(D41 @200)	-2843	445	227	435	0.53
	地上梁	44	2000	1500	1215	2-D38×9本 (2-D38×9本)		-350	-3	167	435	0.39
	地中側壁 (下部)	47	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-4644	2478	76	435	0.18
	地中側壁 (上部)	54	1000	2000	1830	D41 @200	(D41 @200)	-1867	697	120	435	0.28
	地中隔壁 (下部)	70	1000	3000	2830	D51 @200	(D51 @200)	-5576	2848	96	435	0.23
	地中隔壁 (上部)	73	1000	2000	1830	D51 @200	(D51 @200)	3173	1151	139	435	0.32
	地上側壁	63	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	740	516	81	435	0.19
	地上隔壁	74	1000	1500	1310	D35 @200	(D35 @200)	-957	366	133	435	0.31

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

評価位置は下図に示す。





第 4－1 図 概略配筋図