

別冊資料-2

「資料-4 液状化の検証」 の詳細データ

- ・簡易法詳細結果
- ・地震応答解析詳細結果

簡易法詳細結果

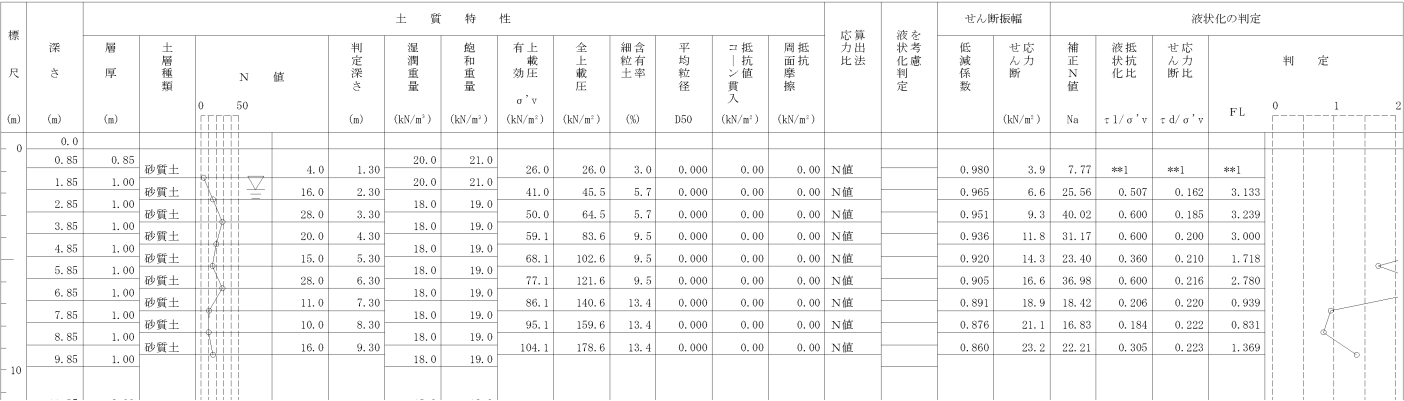
検討結果の詳細

- 手法：簡易法による液状化判定
- 基準：「建築基礎構造設計指針」（日本建築学会：2001年10月）

地 点 名：旭市役所
再 現：旭余震NS(M7. 7, 221gal)

PL = 1.4 Dcy(建築指針)= 1.6 cm Dcy(高圧ガス指針)= 4.6 cm
Dcy(Dr-ε 関係)= 6.2 cm

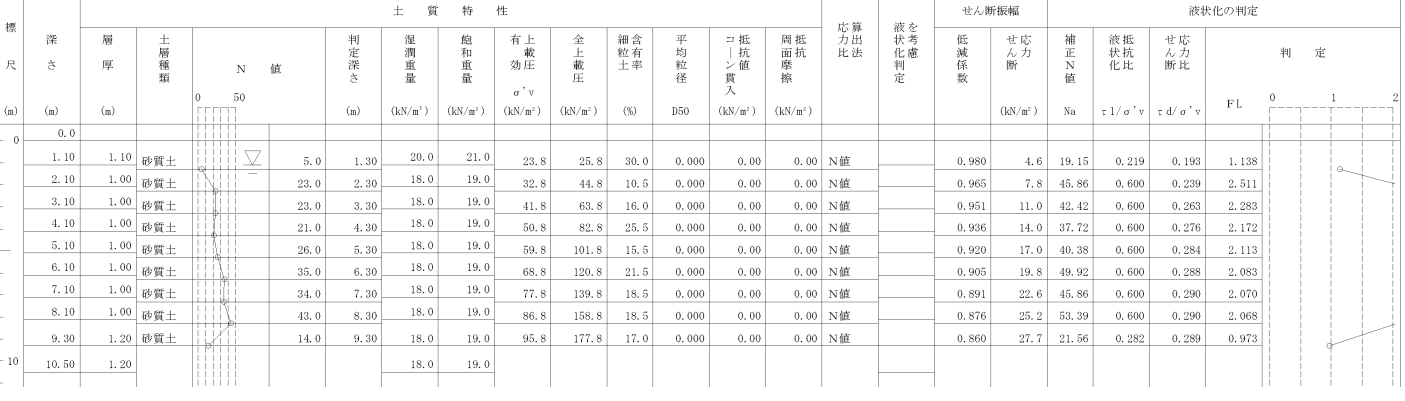
地点名	地震計位置_旭市役所_中央汚水ポンプ場	P L 値	1.37	地下水位面	1.85 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	221.00 (gal)	**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	地表変位(Dcy)	1.58 (cm)	液状化の程度 軽微	



地 点 名：飯岡支所
再 現：飯岡余震NS(M7. 7, 265gal)

PL = 0.2 Dcy(建築指針)= 0.7 cm Dcy(高圧ガス指針)= 2.1 cm
Dcy(Dr-ε 関係)= 3.6 cm

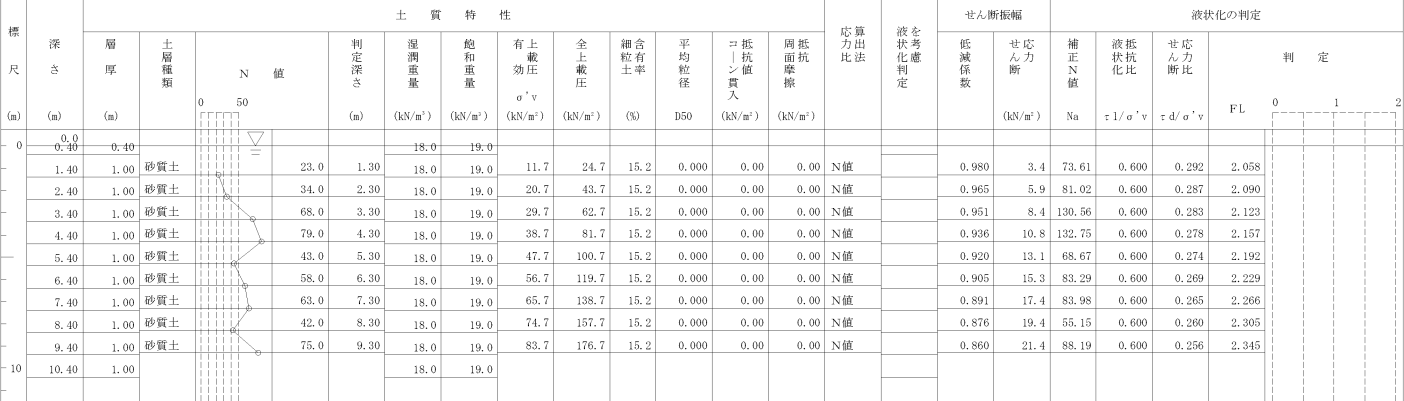
地点名	地震計位置_飯岡支所	P L 値	0.17	地下水位面	1.10 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	265.00 (gal)	**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	地表変位(Dcy)	0.58 (cm)	液状化の程度 軽微	



地 点 名：海上支所
再 現：海上余震EW(M7. 7, 206gal)

PL = 0.0 Dcy(建築指針)= 0.0 cm Dcy(高圧ガス指針)= 0.0 cm
Dcy(Dr-ε 関係)= 0.0 cm

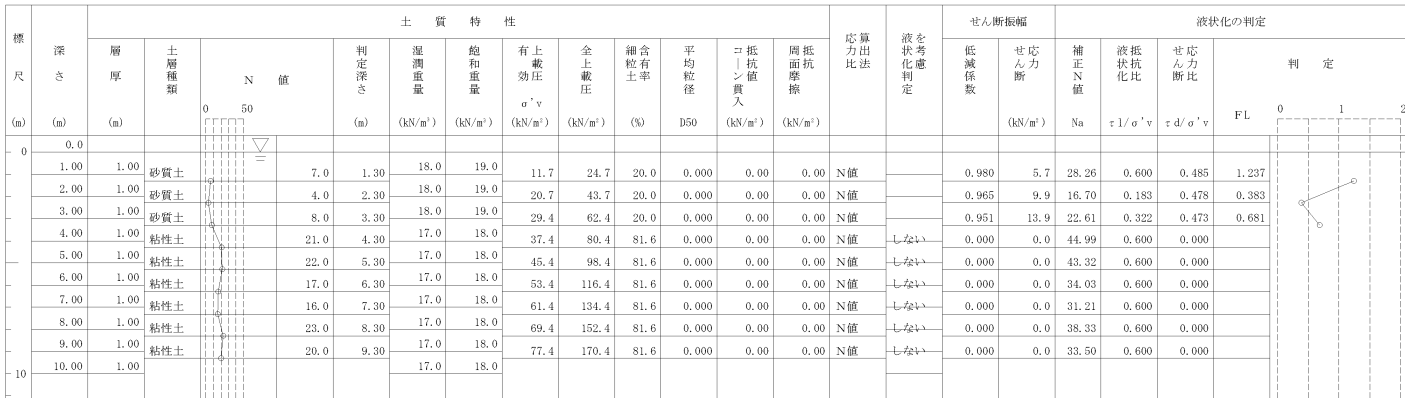
地点名	地震計位置_海上支所	P L 値	0.00	地下水位面	0.00 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	206.00 (gal)	**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	地表変位(Dcy)	0.00 (cm)	液状化の程度 なし	



地 点 名：干潟支所
再 現：干潟本震EW(M9. 0, 287gal)

PL = 8.1 Dcy(建築指針)= 1.9 cm Dcy(高圧ガス指針)= 4.8 cm
Dcy(Dr-ε 関係)= 4.3 cm

地点名	地震計位置_干潟支所	P L 値	8.12	地下水位面	0.00 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	287.00 (gal)	**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	地表変位(Dcy)	2.43 (cm)	液状化の程度 軽微	



地 点 名： 旭中央病院
再 現： 旭余震NS (M7. 7, 221gal)

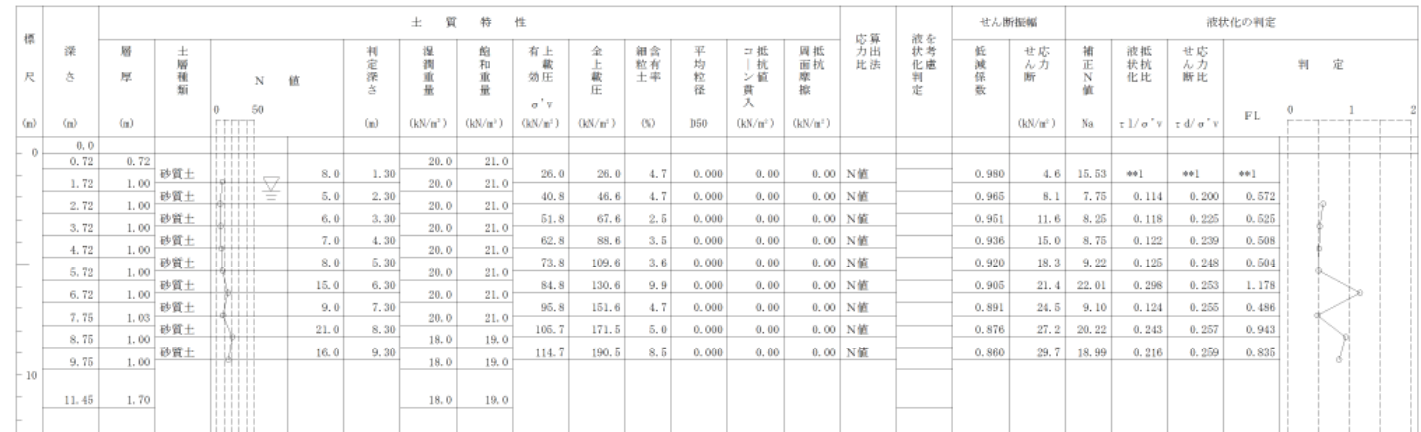
PL = 4. 4 Dcy (建築指針)= 1. 9 cm Dcy (高圧ガス指針)= 4. 8 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 9. 3 cm

地点名	被害家屋密集域_旭_内陸側_中央病院B-1										P L 値		4. 37	地下水位面		0. 00 (m)															
											水の単位体積重量		10. 0 (kN/m ³)	(注)		判定外															
											上載荷重		0. 0 (kN/m ²)			**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)															
基準名	建築基礎構造設計指針										使用曲線		γ = 5 (%)			**2 τ d/σ' vが0. 0以下である (液状化の可能性は低い)															
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値										設計加速度		221. 00 (gal)			**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)															
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする										マグニチュード		7. 7			**4 全上載圧または有効上載圧が0. 0以下となる層である															
											地表変位 (Dcy)		1. 75 (cm)			液状化の程度 軽微															
標準 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 算 力 出 法	液を 状考 化慮 判定	せん断振幅			液状化の判定												
				N 値	判定 深さ	湿潤 重量	飽和 重量	有上 載効 圧	全上 載圧	細含 粒有 土率	平均 粒径	コ レ シ ン 値 貫 入	周 抵 面 抗 摩 擦			低減 係数	せん力 断	補正 N値	液抵抗 化比	せん力 断比	判 定	FL	0	1	2						
																										0	50			σ' v	
				0	0. 0																										
	1. 35	1. 35	砂質土		3. 0	1. 30	20. 0		21. 0	14. 3	27. 3	30. 0	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 980	4. 0	16. 85	0. 185	0. 283	0. 653								
	2. 35	1. 00	砂質土		14. 0	2. 30	18. 0		19. 0	23. 4	46. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 965	6. 8	29. 25	0. 600	0. 289	2. 074								
	3. 35	1. 00	砂質土		28. 0	3. 30	18. 0		19. 0	32. 4	65. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 951	9. 4	49. 30	0. 600	0. 290	2. 070								
	4. 35	1. 00	砂質土		25. 0	4. 30	18. 0		19. 0	41. 4	84. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 936	11. 9	39. 06	0. 600	0. 288	2. 082								
	5. 35	1. 00	砂質土		27. 0	5. 30	18. 0		19. 0	50. 4	103. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 920	14. 4	38. 25	0. 600	0. 285	2. 103								
	6. 35	1. 00	砂質土		28. 0	6. 30	18. 0		19. 0	59. 4	122. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 905	16. 7	36. 56	0. 600	0. 282	2. 128								
	7. 35	1. 00	砂質土		29. 0	7. 30	18. 0		19. 0	68. 4	141. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 891	19. 0	35. 31	0. 600	0. 278	2. 157								
	8. 35	1. 00	砂質土		26. 0	8. 30	18. 0		19. 0	77. 4	160. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 876	21. 2	29. 86	0. 600	0. 274	2. 189								
	9. 35	1. 00	砂質土		20. 0	9. 30	18. 0		19. 0	86. 4	179. 4	5. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値		0. 860	23. 3	21. 90	0. 294	0. 270	1. 088								
10	11. 35	2. 00					18. 0		19. 0																						

地 点 名： 飯岡体育館
再 現： 飯岡余震NS (M7. 7, 265gal)

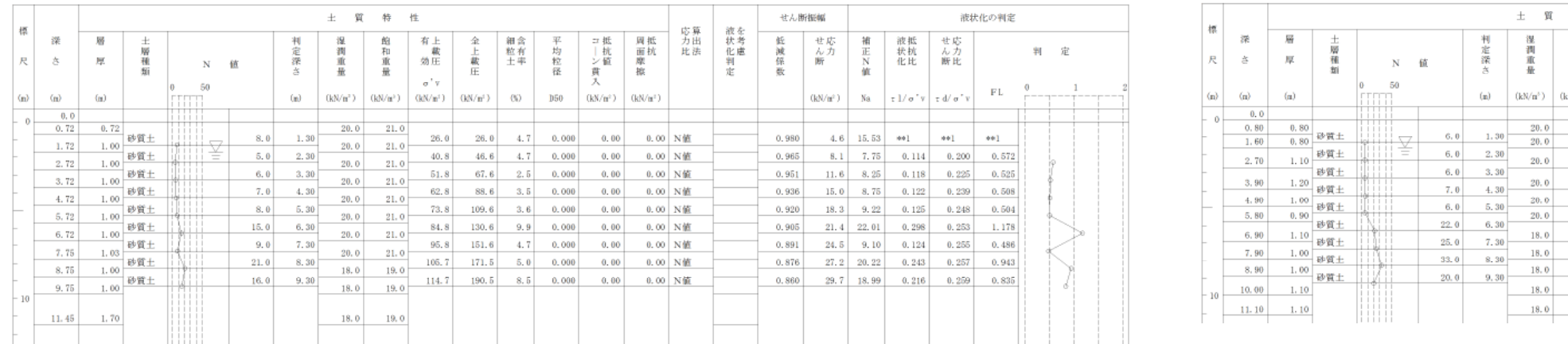
PL = 19. 8 Dcy (建築指針)= 20. 7 cm Dcy (高圧ガス指針)= 18. 9 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 40. 0 cm

地点名		飯岡体育館				P L 値				19. 83		地下水位面 1. 72 (m)																
						水の単位体積重量				10. 0 (kN/m ³)		(注) 判定外																
						上載荷重				0. 0 (kN/m ²)		**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)																
基準名		建築基礎構造設計指針				使用曲線				γ = 5 (%)		**2 τ d/σ' vが0. 0以下である (液状化の可能性は低い)																
判定方法		地表面設計用水平加速度と、実測N値				設計加速度				265. 00 (gal)		**3 Fc ~ ∠Nf グラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)																
Fc > 50% の取扱い		∠Nf = 11 一定とする				マグニチュード				7. 7		**4 全上載圧または有効上載圧が0. 0以下となる層である																
						地表変位 (Dcy)				18. 64 (cm)		液状化の程度 中																
標準 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 算 力 出 法	液 を 状 考 化 判 定	せん断振幅					液状化の判定							
				N 値		判定 深さ (m)	湿潤 重量 (kN/m ³)	飽和 重量 (kN/m ³)	有上 載効 圧 σ' v (kN/m ²)	全上 載圧 (kN/m ²)	細含 粒有 土率 (%)	平均 粒径 D50	コ レ シ ン 値 貫 入 (kN/m ²)			周 抵 面 抗 摩 擦 (kN/m ²)	低減 係数	せん 断力 断 (kN/m ²)	補 正 N 値 Na	液抵 状抗 化 比 τ l/σ' v	せん 断力 断 比 τ d/σ' v	判 定	FL	0	1	2		
				0	50																							
				0. 0	0. 0																							
				0. 72	0. 72	砂質土		8. 0	1. 30	20. 0	21. 0	26. 0	26. 0	4. 7	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 980	4. 6	15. 53	**1	**1	**1				
				1. 72	1. 00	砂質土		5. 0	2. 30	20. 0	21. 0	40. 8	46. 6	4. 7	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 965	8. 1	7. 75	0. 114	0. 200	0. 572				
				2. 72	1. 00	砂質土		6. 0	3. 30	20. 0	21. 0	51. 8	67. 6	2. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 951	11. 6	8. 25	0. 118	0. 225	0. 525				
				3. 72	1. 00	砂質土		7. 0	4. 30	20. 0	21. 0	62. 8	88. 6	3. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 936	15. 0	8. 75	0. 122	0. 239	0. 508				
				4. 72	1. 00	砂質土		8. 0	5. 30	20. 0	21. 0	73. 8	109. 6	3. 6	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 920	18. 3	9. 22	0. 125	0. 248	0. 504				
				5. 72	1. 00	砂質土		15. 0	6. 30	20. 0	21. 0	84. 8	130. 6	9. 9	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 905	21. 4	22. 01	0. 298	0. 253	1. 178				
				6. 72	1. 00	砂質土		9. 0	7. 30	20. 0	21. 0	95. 8	151. 6	4. 7	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 891	24. 5	9. 10	0. 124	0. 255	0. 486				
				7. 75	1. 03	砂質土		21. 0	8. 30	18. 0	19. 0	105. 7	171. 5	5. 0	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 876	27. 2	20. 22	0. 243	0. 257	0. 943				
				8. 75	1. 00	砂質土		16. 0	9. 30	18. 0	19. 0	114. 7	190. 5	8. 5	0. 000	0. 00	0. 00	N値	0. 860	29. 7	18. 99	0. 216	0. 259	0. 835				
				9. 75	1. 00	砂質土																						
				11. 45	1. 70					18. 0	19. 0																	



地 点 名： 日の出保育所
再 現： 旭余震NS (M7. 7, 221gal)

地点名	被害家屋密集域_旭_内陸側_中央病院B-1										P L 値		4.37	地下水位面	0.00 (m)	地点名	被害家屋密集域_旭_砂鉄鉱区																					
											水の単位体積重量		10.0 (kN/m³)	(注)	判定外																							
											上載荷重		0.0 (kN/m²)		**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)																							
基準名	建築基礎構造設計指針										使用曲線		γ = 5 (%)		**2 τ d / σ ' v が 0.0 以下である (液状化の可能性は低い)																							
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測 N 値										設計加速度		221.00 (gal)		**3 Fc ~ ∠Nf グラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)																							
Fc > 50% の取扱い	∠Nf = 11 一定とする										マグニチュード		7.7		**4 全上載圧または有効上載圧が 0.0 以下となる層である																							
											地表変位 (Dcy)		1.75 (cm)		液状化の程度	軽微																						
標準 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 算 力 出 法	液を 状考 化慮 判定	せん断振幅					液状化の判定																	
				N 値	判定 深さ	湿 潤 重 量	飽和 重 量	有上 載効 圧	全上 載圧	細含 粒有 土率	平均 粒 径	コ レ シ ン 値 貫 入	周 抵 面 抗 摩 擦			低減 係数	せん 断 力 断	補正 N 値	液抵 抗比	せん 断力 断比	FL	判 定																
														0	50										σ ' v		D50	(kN/m²)	(kN/m²)	(kN/m²)	Na	τ l / σ ' v	τ d / σ ' v					



地点名：HB-1

再 現：海上余震EW(M7.7, 206gal)

PL = 17.7 Dcy(建築指針)= 31.2 cm Dcy(高圧ガス指針)= 12.1 cm

Dcy (Dr-ε 関係) = 26.8 cm

地点名：HB-2

再 現：海上余震EW (M7.7, 206gal)

PL = 16.8 Dcy(建築指針)= 30.8 cm Dcy(高圧ガス指針)= 16.0 cm

Dcy (Dr-ε 関係) = 35.6 cm

[illegible]

地点名		HB-2		P.L.値		16.77		地下水位面		2.03 (m)												
				水の単位体積重量		10.0 (kN/m³)		(注)		判定外												
				土の単位体積重量		0.0 (kN/m³)				地下水位より上(液状化の可能性は低い)												
基準名		建築基礎構造設計指針		使用曲線		γ = 5 (%)				**2 τ d / σ' v が 0.0 以下である (液状化の可能性は低い)												
判定方法		地表面設計用水平加速度と、実測 N 値		設計加速度		206.00 (gal)				**3 Fe ~ ΔNf グラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)												
Fe > 50% の取扱い		ΔNf = 11 一定とする		マグニチュード		7.7				**4 全土載圧または有効土載圧が 0.0 以下となる層である												
				地表変位 (Dcy)		30.51 (cm)				液状化の程度 大												
標尺	深さ (m)	層厚 (m)	土層種類	N 値	判定深さ (m)	埋置重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)	有土載圧 σ'v (kN/m²)	全土載圧 (kN/m²)	繰合較有土平均松係 (%)	平均松係 (D50)	コレシユエン係数 Pa (kN/m²)	周縁面積摩擦係数 (kN/m²)	定置力出法	液を状態化率判定	せん断振幅				液状化の判定		
																振減係数	セメント力断 (kN/m²)	補正 N 値 Na	液状化比 τ / σ'v	セメント力断比 τ d / σ'v	判定 F.L.	
0	0.0	0.30	砂質土	7.0	1.30	20.0	21.0	26.0	26.0	2.0	0.000	0.00	0.00	N 値			0.990	2.6	13.59	**1	**1	**1
	0.30	0.30																				
	1.00	0.70	砂質土	5.0	2.30	20.0	21.0	43.6	46.3	2.4	0.000	0.00	0.00	N 値			0.965	6.3	7.50	0.132	0.144	0.779
	2.03	1.03																				
	2.03	1.00	砂質土	5.0	3.30	20.0	21.0	54.6	67.3	2.8	0.000	0.00	0.00	N 値			0.965	9.0	6.70	0.166	0.165	0.644
	4.23	1.20																				
	5.43	1.20	砂質土	2.0	5.30	20.0	21.0	65.6	88.3	3.3	0.000	0.00	0.00	N 値			0.965	11.6	4.89	0.091	0.177	0.512
	6.80	1.37																				
	6.80	1.37	砂質土	3.0	6.30	20.0	21.0	87.6	130.3	2.1	0.000	0.00	0.00	N 値			0.965	14.2	2.26	0.062	0.185	0.334
	7.90	1.00																				
7.90	1.00	砂質土	17.0	7.30	18.0	19.0	97.6	150.3	4.5	0.000	0.00	0.00	N 値			0.891	18.8	17.04	0.187	0.193	0.968	
8.80	1.00																					0.891
8.80	1.00	砂質土	22.0	8.30	18.0	19.0	106.6	169.3	3.3	0.000	0.00	0.00	N 値			0.876	20.9	21.10	0.267	0.196	1.362	
10.10	1.30																					0.876
10.10	1.30	砂質土	26.0	9.30	18.0	19.0	115.6	188.3	6.2	0.000	0.00	0.00	N 値			0.860	22.8	25.38	0.492	0.197	2.492	
11.50	1.40																					0.860
11.50	1.40				18.0	19.0																
12.93	1.43				18.0	19.0																

地点名：HB-3

再 現：海上余震EW(M7.7, 206gal)

PL = 14.5 Dcy (建築指針) = 26.6 cm Dcy (高圧ガス指針) = 11.3 cm

$$D_{cy} (D_r - \varepsilon \text{ 関係}) = 25.3 \text{ cm}$$

地点名：UK-1

再現：海上余震EW(M7.7, 206gal)

PL = 5.8 Dcy(建築指針)= 5.7 cm Dcy(高圧ガス指針)= 6.3 cm

$$D_{cy} (Dr - \varepsilon \text{ 関係}) = 13.6 \text{ cm}$$
[illegible][illegible]

地 点 名： HA-1
再 現： 飯岡余震NS (M7. 7, 265gal)

PL = 11.5 Dcy (建築指針)= 15.2 cm Dcy (高圧ガス指針)= 7.4 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 17.1 cm

地点名	HA-1	P L 値	11.51	地下水位面	2.30 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ= 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
		設計加速度	265.00 (gal)	**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
		地表変位(Dcy)	13.82 (cm)	液状化の程度	中
基準名	建築基礎構造設計指針				
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値				
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする				

標 尺	土 質 特 性												応 算 力 出 比 法	液 を 状 考 化 慮 判 定	液 状 化 の 判 定							
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧	全 上 載 圧	細 含 粒 有 土 率	平 均 粒 径	コ ー ヒ ン 値			周 抵 面 抗 摩 擦		低 減 係 数	セ ン 力 断	補 正 N 値	液 抵 状 抗 化 比	セ ン 力 断 比	判 定
(m)	(m)	(m)		0 50	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)			(kN/m²)	Na	τ 1/σ' v	τ d/σ' v	FL		
0	0.0																					
	0.70	0.70	砂質土		8.0	1.30	20.0	21.0	26.0	26.0	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		0.980	4.6	15.53	**1	**1	**1
	1.50	0.80	砂質土		9.0	2.30	20.0	21.0	46.0	46.0	3.2	0.000	0.00	0.00	N値		0.965	8.0	13.14	0.152	0.175	0.867
	2.30	0.80	砂質土		5.0	3.30	20.0	21.0	57.0	67.0	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		0.951	11.5	6.56	0.105	0.202	0.519
	3.50	1.20	砂質土		1.0	4.30	20.0	21.0	68.0	88.0	4.4	0.000	0.00	0.00	N値		0.936	14.9	1.20	0.045	0.219	0.205
	4.80	1.30	砂質土		35.0	5.30	20.0	21.0	78.0	108.0	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.920	18.0	39.23	0.600	0.231	2.598
	5.80	1.00	砂質土		40.0	6.30	18.0	19.0	87.0	127.0	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		0.905	20.8	42.45	0.600	0.239	2.505
	6.80	1.00	砂質土		46.0	7.30	18.0	19.0	96.0	146.0	6.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.891	23.6	48.04	0.600	0.245	2.445
	7.80	1.00	砂質土		46.0	8.30	18.0	19.0	105.0	165.0	7.4	0.000	0.00	0.00	N値		0.876	26.2	47.32	0.600	0.249	2.407
	8.80	1.00	砂質土		28.0	9.30	18.0	19.0	114.0	184.0	6.5	0.000	0.00	0.00	N値		0.860	28.7	27.76	0.600	0.252	2.384
	9.80	1.00	砂質土				18.0	19.0														
10																						

地 点 名： HA-2
再 現： 飯岡余震NS (M7. 7, 265gal)

PL = 9.0 Dcy (建築指針)= 11.0 cm Dcy (高圧ガス指針)= 5.9 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 13.3 cm

地点名	HA-2	P L 値	8.97	地下水位面	2.50 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ= 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
		設計加速度	265.00 (gal)	**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
		地表変位(Dcy)	10.67 (cm)	液状化の程度	中
基準名	建築基礎構造設計指針				
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値				
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする				

標 尺	土 質 特 性												応 算 力 出 比 法	液 状 化 考 慮 判 定	液 状 化 の 判 定							
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧	全 上 載 圧	細 含 粒 有 土 率	平 均 粒 径	コ ー ヒ ン 値			周 辺 面 抗 摩 擦		低 減 係 数	セ ン 力 断	補 正 N 値	液 抵 状 抗 化 比	セ ン 力 断 比	判 定
(m)	(m)	(m)		0 50	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)			(kN/m²)	Na	τ 1/σ' v	τ d/σ' v	FL		
0	0.0																					
	0.95	0.95	砂質土		5.0	1.30	20.0	21.0	26.0	26.0	6.6	0.000	0.00	0.00	N値		0.980	4.6	11.63	**1	**1	**1
	1.95	1.00	砂質土		6.0	2.30	20.0	21.0	46.0	66.0	3.9	0.000	0.00	0.00	N値		0.965	8.0	8.76	**1	**1	**1
	2.95	1.00	砂質土		7.0	3.30	20.0	21.0	58.8	66.8	3.2	0.000	0.00	0.00	N値		0.951	11.5	9.94	0.124	0.196	0.632
	3.95	1.00	砂質土		1.0	4.30	20.0	21.0	69.8	87.8	4.8	0.000	0.00	0.00	N値		0.936	14.9	1.18	0.045	0.213	0.210
	4.90	0.95	砂質土		34.0	5.30	20.0	21.0	80.0	108.0	16.6	0.000	0.00	0.00	N値		0.920	18.0	43.75	0.600	0.225	2.665
	5.90	1.00	砂質土		37.0	6.30	18.0	19.0	89.0	127.0	7.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.905	20.8	41.23	0.600	0.234	2.563
	6.90	1.00	砂質土		45.0	7.30	18.0	19.0	98.0	146.0	11.5	0.000	0.00	0.00	N値		0.891	23.6	51.30	0.600	0.240	2.496
	7.90	1.00	砂質土		47.0	8.30	18.0	19.0	107.0	165.0	14.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.876	26.2	51.78	0.600	0.245	2.453
	8.90	1.00	砂質土		39.0	9.30	18.0	19.0	116.0	184.0	8.1	0.000	0.00	0.00	N値		0.860	28.7	39.57	0.600	0.247	2.426
	9.90	1.00					18.0	19.0														
	10.90	1.00					18.0	19.0														
	12.90	2.00					18.0	19.0														
10																						

地 点 名： NK-1
再 現： 旭余震NS (M7. 7, 221gal)

PL = 0.9 Dcy (建築指針)= 1.5 cm Dcy (高圧ガス指針)= 2.7 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 6.9 cm

地点名	NK-1	P L 値	0.86	地下水位面	1.20 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ= 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	
		設計加速度	221.00 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nf グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	
		地表変位(Dcy)	0.15 (cm)	液状化の程度	軽微
基準名	建築基礎構造設計指針				
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値				
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする				

標 尺	土 質 特 性												応 算 力 出 比 法	液 を 状 考 化 慮 判 定	液 状 化 の 判 定							
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧	全 上 載 圧	細 含 粒 有 土 率	平 均 粒 径	コ ー 抗 値 シ 貫 入			周 抵 面 抗 摩 擦	低 減 係 数	セ 応 ん 力 断	補 正 N 値	液 抵 状 抗 化 比	セ 応 ん 力 断 比	判 定	
(m)	(m)	(m)		0 50	(m)	(kN/m ³)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)			(kN/m ²)	Na	τ 1/σ' v	τ d/σ' v	FL		
0	0.0																					
	1.20	1.20	砂質土		1.0	1.30	20.0	21.0	24.9	25.9	34.4	0.000	0.00	0.00	N値		0.980	3.8	11.42	0.140	0.154	0.907
	2.20	1.00	砂質土		15.0	2.30	18.0	19.0	33.9	44.9	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.965	6.5	25.50	0.502	0.193	2.599
	3.20	1.00	砂質土		34.0	3.30	18.0	19.0	42.9	63.9	5.8	0.000	0.00	0.00	N値		0.951	9.2	52.35	0.600	0.214	2.805
	4.20	1.00	砂質土		43.0	4.30	18.0	19.0	51.9	82.9	4.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.936	11.7	59.09	0.600	0.226	2.658
	5.20	1.00	砂質土		35.0	5.30	18.0	19.0	60.9	101.9	4.2	0.000	0.00	0.00	N値		0.920	14.2	44.40	0.600	0.233	2.578
	6.20	1.00	砂質土		22.0	6.30	18.0	19.0	69.9	120.9	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.905	16.5	26.05	0.552	0.237	2.331
	7.20	1.00	砂質土		22.0	7.30	18.0	19.0	78.9	139.9	3.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.891	18.8	24.52	0.427	0.239	1.790
	8.20	1.00	砂質土		41.0	8.30	18.0	19.0	87.9	158.9	6.5	0.000	0.00	0.00	N値		0.876	21.0	45.09	0.600	0.239	2.509
	9.20	1.00	砂質土		31.0	9.30	18.0	19.0	96.9	177.9	6.9	0.000	0.00	0.00	N値		0.860	23.1	33.46	0.600	0.239	2.514
10	10.20	1.00					18.0	19.0														

地 点 名： JG-S-1
再 現： 旭余震NS (M7. 7, 221gal)

PL = 3.0 Dcy (建築指針)= 6.9 cm Dcy (高圧ガス指針)= 4.1 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 3.2 cm

地点名	JG-S-1		P L 値		3.00		地下水位面		1.70 (m)														
			水の単位体積重量		10.0 (kN/m ³)		(注)		判定外														
			上載荷重		0.0 (kN/m ²)				**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)														
			使用曲線		γ = 5 (%)				**2 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)														
			設計加速度		221.00 (gal)				**3 Fc~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)														
			マグニチュード		7.7				**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である														
			地表変位(Dcy)		6.94 (cm)				液状化の程度 小														
基準名	建築基礎構造設計指針																						
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値																						
Fe>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする																						
標尺	深さ	層厚	土層種類	N 値	土 質 特 性								応力出比法	液を状化考慮判定	せん断振幅		液状化の判定						
					判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載圧	全上載圧	細粒含有土率	平均粒径	コ抵抗値貫入			周抵抗摩擦	低減係数	せん断力断	補正N値	液抵抗比	せん断力断比	判定		
(m)	(m)	(m)		0 50	(m)	(kN/m ³)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)			(kN/m ²)	Na	τ 1/σ' v	τ d/σ' v	FL	0 1 2		
0	0.0																						
	0.90	0.90	砂質土		8.0	1.30	20.0	21.0	26.0	26.0	2.2	0.000	0.00	0.00	N値		0.980	3.9	15.53	**1	**1	**1	
	1.70	0.80					20.0	21.0									0.965	6.6	11.04	0.182	0.168	1.083	
	2.70	1.00	砂質土		7.0	2.30	18.0	19.0	39.4	45.4	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		0.951	9.2	24.19	0.406	0.191	2.122	
	3.80	1.10	砂質土		17.0	3.30	18.0	19.0	48.4	64.4	2.8	0.000	0.00	0.00	N値		0.936	11.8	27.44	0.600	0.205	2.922	
	4.80	1.00	砂質土		21.0	4.30	18.0	19.0	57.4	83.4	3.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.920	14.2	30.37	0.600	0.214	2.797	
	5.80	1.00	砂質土		25.0	5.30	18.0	19.0	66.4	102.4	2.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.905	16.6	21.66	0.285	0.220	1.294	
	6.70	0.90	砂質土		19.0	6.30	18.0	19.0	75.4	121.4	2.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.891	18.9	28.02	0.600	0.224	2.681	
	7.60	0.90	砂質土		26.0	7.30	18.0	19.0	84.4	140.4	2.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.876	21.1	24.46	0.423	0.226	1.873	
	8.50	0.90	砂質土		22.0	8.30	18.0	19.0	93.4	159.4	6.6	0.000	0.00	0.00	N値		0.860	23.2	5.83	0.099	0.227	0.438	
	9.50	1.00	砂質土		4.0	9.30	18.0	19.0	102.4	178.4	6.6	0.000	0.00	0.00	N値								
10	11.50	2.00					18.0	19.0															

地 点 名： NH-S-1
再 現： 旭余震NS (M7. 7, 221gal)

PL = 0.5 Dcy (建築指針)= 4. 2 cm Dcy (高压ガス指針)= 3. 6 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 6. 8 cm

地点名	NH-S-1	P L 値	0. 47	地下水位面	1. 91 (m)
		水の単位体積重量	10. 0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		土載荷重	0. 0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	使用曲線	γ = 2 (%)	**2 τ d/σ' vが0. 0以下である (液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	設計加速度	221. 00 (gal)	**3 Fc～∠Nfグラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	マグニチュード	7. 7	**4 全上載圧または有効上載圧が0. 0以下となる層である	
		地表変位 (Dcy)	4. 14 (cm)	液状化の程度	軽微

標 尺	土 質 特 性											応 力 出 比 法	液 考 化 慮 判 定	せん断振幅		液状化の判定					判 定	
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	判定 深さ	湿潤 重量	飽和 重量	有上 載効 圧 σ' v	全上 載圧	細含 粒有 土率	平均 粒径			コ抵抗 値 貫入	周面抵抗 摩擦	低減 係数	せん力 断	補正 N値	液抵抗 比	せん力 断比		FL
(m)	(m)	(m)			(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(kN/m²)	Na	τ / σ' v	τ d / σ' v				
0	0.0																					
	0.60	0.60	砂質土		7.0	1.30	20.0	21.0	26.0	26.0	3.8	0.000	0.00	0.00	N値	0.980	3.9	13.59	**1	**1	**1	
	1.91	1.31	砂質土		4.0	2.30	20.0	21.0	42.5	46.4	20.5	0.000	0.00	0.00	N値	0.965	6.8	14.12	0.182	0.159	1.143	
	2.80	0.89	砂質土		4.0	3.30	20.0	21.0	53.5	67.4	20.5	0.000	0.00	0.00	N値	0.951	9.7	13.46	0.182	0.181	1.006	
	3.80	1.00	砂質土		5.0	4.30	20.0	21.0	64.5	88.4	6.3	0.000	0.00	0.00	N値	0.936	12.5	7.72	0.182	0.194	0.939	
	4.80	1.00	砂質土		28.0	5.30	20.0	21.0	74.5	108.4	20.5	0.000	0.00	0.00	N値	0.920	15.1	40.17	0.600	0.202	2.965	
	5.80	1.00	砂質土		30.0	6.30	18.0	19.0	83.5	127.4	4.5	0.000	0.00	0.00	N値	0.905	17.4	32.50	0.600	0.209	2.874	
	6.80	1.00	砂質土		29.0	7.30	18.0	19.0	92.5	146.4	18.4	0.000	0.00	0.00	N値	0.891	19.7	37.53	0.600	0.213	2.817	
	7.80	1.00	砂質土		23.0	8.30	18.0	19.0	101.5	165.4	13.7	0.000	0.00	0.00	N値	0.876	21.9	29.34	0.429	0.216	1.992	
	8.80	1.00	砂質土		31.0	9.30	18.0	19.0	110.5	184.4	14.7	0.000	0.00	0.00	N値	0.860	24.0	36.14	0.600	0.217	2.765	
10	9.80	1.00				18.0	19.0															
	11.02	1.22				18.0	19.0															
	12.02	1.00				18.0	19.0															

地 点 名： AH-1
再 現： 旭余震NS (M7. 7, 221gal)

PL = 3. 2 Dcy (建築指針)= 2. 4 cm Dcy (高压ガス指針)= 5. 2 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 12. 4 cm

地点名	AH-1	P L 値	3. 15	地下水位面	1. 05 (m)
		水の単位体積重量	10. 0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		土載荷重	0. 0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0. 0以下である (液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	設計加速度	221. 00 (gal)	**3 Fc～∠Nfグラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	マグニチュード	7. 7	**4 全上載圧または有効上載圧が0. 0以下となる層である	
		地表変位 (Dcy)	2. 54 (cm)	液状化の程度	軽微

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	土 質 特 性										応 力 出 比 法	液 考 化 慮 判 定	せん断振幅		液状化の判定					判 定	
				N 値	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効圧	全上載圧	細粒含有率	平均粒径	コ抵抗値	周抵抗摩擦			低減係数	せん力断	補正N値	液抵抗比	せん力断比	F L			
																					0	1		2
(m)	(m)	(m)		0	50	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(kN/m²)	Na	$\tau / \sigma' v$	$\tau d / \sigma' v$					
0	0.0														N値		0.980	3.9	20.31	0.245	0.164	1.496		
	1.05	1.05	砂質土			10.0	1.30	20.0	21.0									0.965	6.9	15.11	0.167	0.198	0.843	
	1.95	0.90	砂質土			9.0	2.30	20.0	21.0									0.951	9.8	14.64	0.163	0.214	0.761	
	2.85	0.90	砂質土			10.0	3.30	20.0	21.0									0.936	12.5	38.68	0.600	0.224	2.682	
	3.80	0.95	砂質土			27.0	4.30	20.0	21.0									0.920	14.9	38.56	0.600	0.230	2.605	
	4.80	1.00	砂質土			29.0	5.30	18.0	19.0									0.905	17.3	42.93	0.600	0.234	2.562	
	5.80	1.00	砂質土			32.0	6.30	18.0	19.0									0.891	19.5	37.58	0.600	0.236	2.541	
	6.80	1.00	砂質土			31.0	7.30	18.0	19.0									0.876	21.7	43.37	0.600	0.237	2.534	
	7.80	1.00	砂質土			36.0	8.30	18.0	19.0									0.860	23.8	26.99	0.600	0.236	2.537	
	9.12	1.32	砂質土			27.0	9.30	18.0	19.0															
10	10.12	1.00						18.0	19.0															
	12.12	2.00						18.0	19.0															

地 点 名： SN-S-1
再 現： 飯岡余震NS (M7. 7, 265gal)

PL = 6. 6 Dcy (建築指針)= 20. 9 cm Dcy (高压ガス指針)= 10. 1 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 24. 6 cm

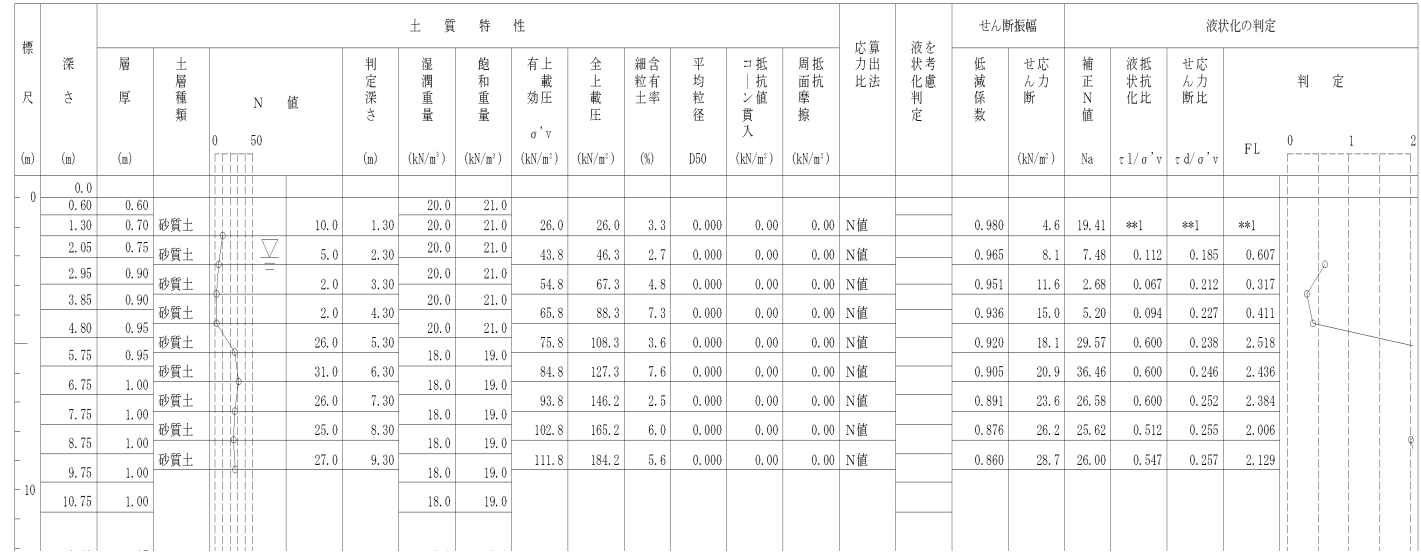
地点名	SN-S-1	P L 値	6. 61	地下水位面	1. 20 (m)
		水の単位体積重量	10. 0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		土載荷重	0. 0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' vが0. 0以下である (液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測N値	設計加速度	265. 00 (gal)	**3 Fc～∠Nfグラフ範囲外 (液状化の可能性は低い)	
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	マグニチュード	7. 7	**4 全上載圧または有効上載圧が0. 0以下となる層である	
		地表変位 (Dcy)	19. 36 (cm)	液状化の程度	中

標 尺	土 質 特 性													応 力 出 比 法	液 考 化 慮 判 定	せん断振幅			液状化の判定					判 定
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効圧 σ'v	全上載圧	細粒含有率	平均粒径	コ抵抗値 ／ 貫入	周抵抗摩擦			低減係数	せん力断	補正N値	液抵抗比	せん力断比	FL			
(m)	(m)	(m)		0 50	(m)	(kN/m ³)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)		(kN/m ²)	Na	τ 1/σ'v	τ d/σ'v		0 1 2				
0	0.0																							
	1.20	1.20	砂質土		5.0	1.30	20.0	21.0	25.1	26.1	4.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.980	4.6	9.88	0.182	0.185	0.985		
	2.50	1.30	砂質土		2.0	2.30	20.0	21.0	36.1	47.1	4.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.965	8.2	3.30	0.182	0.228	0.797		
	3.80	1.30	砂質土		2.0	3.30	20.0	21.0	47.1	68.1	4.3	0.000	0.00	0.00	N値		0.951	11.7	2.88	0.182	0.249	0.731		
	4.80	1.00	砂質土		8.0	4.30	20.0	21.0	58.1	89.1	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		0.936	15.1	10.39	0.182	0.260	0.709		
	5.80	1.00	砂質土		28.0	5.30	18.0	19.0	68.1	109.1	2.1	0.000	0.00	0.00	N値		0.920	18.2	33.59	0.600	0.267	2.246		
	6.80	1.00	砂質土		22.0	6.30	18.0	19.0	77.1	128.1	2.1	0.000	0.00	0.00	N値		0.905	21.0	24.80	0.447	0.273	1.640		
	7.80	1.00	砂質土		26.0	7.30	18.0	19.0	86.1	147.1	5.6	0.000	0.00	0.00	N値		0.891	23.7	28.46	0.600	0.276	2.177		
	8.80	1.00	砂質土		20.0	8.30	18.0	19.0	95.1	166.1	9.1	0.000	0.00	0.00	N値		0.876	26.3	25.22	0.479	0.277	1.729		
	9.80	1.00	砂質土		31.0	9.30	18.0	19.0	104.1	185.1	6.9	0.000	0.00	0.00	N値		0.860	28.9	32.36	0.600	0.277	2.164		
10	10.80	1.00					18.0	19.0																
	12.01	1.21					18.0	19.0																

地 点 名：SG-1
再 現：飯岡余震NS (M7. 7, 265gal)

PL = 12.6 Dcy (建築指針)= 18.5 cm Dcy (高压ガス指針)= 8.5 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 18.9 cm

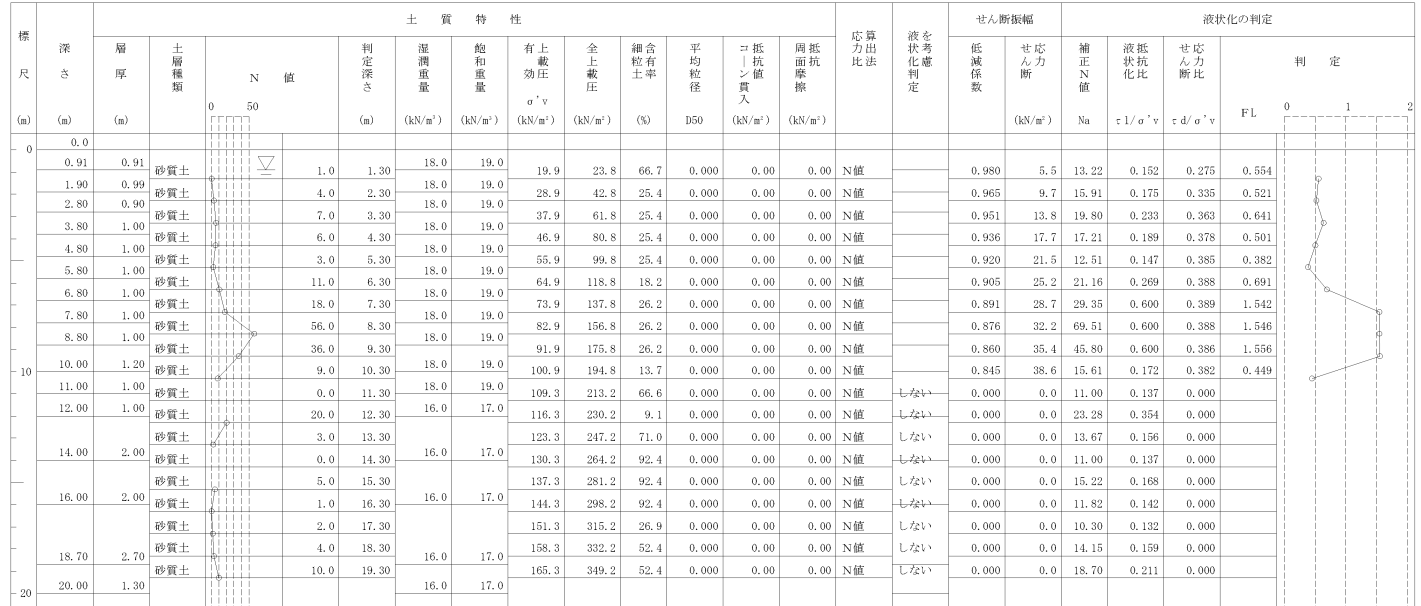
地点名	SG-1	PL 値	12.64	地下水位面	2.05 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' v が 0.0 以下である (液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	265.00 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nf グラフ 範囲外 (液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測 N 値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が 0.0 以下となる層である	
Fc > 50% の取扱い	∠Nf = 11 一定とする	地表変位 (Dcy)	17.04 (cm)	液状化の程度	中



地 点 名：HG-S-1
再 現：干潟本震EW (M9. 0, 287gal)

PL = 24.2 Dcy (建築指針)= 9.9 cm Dcy (高压ガス指針)= 18.1 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 22.5 cm

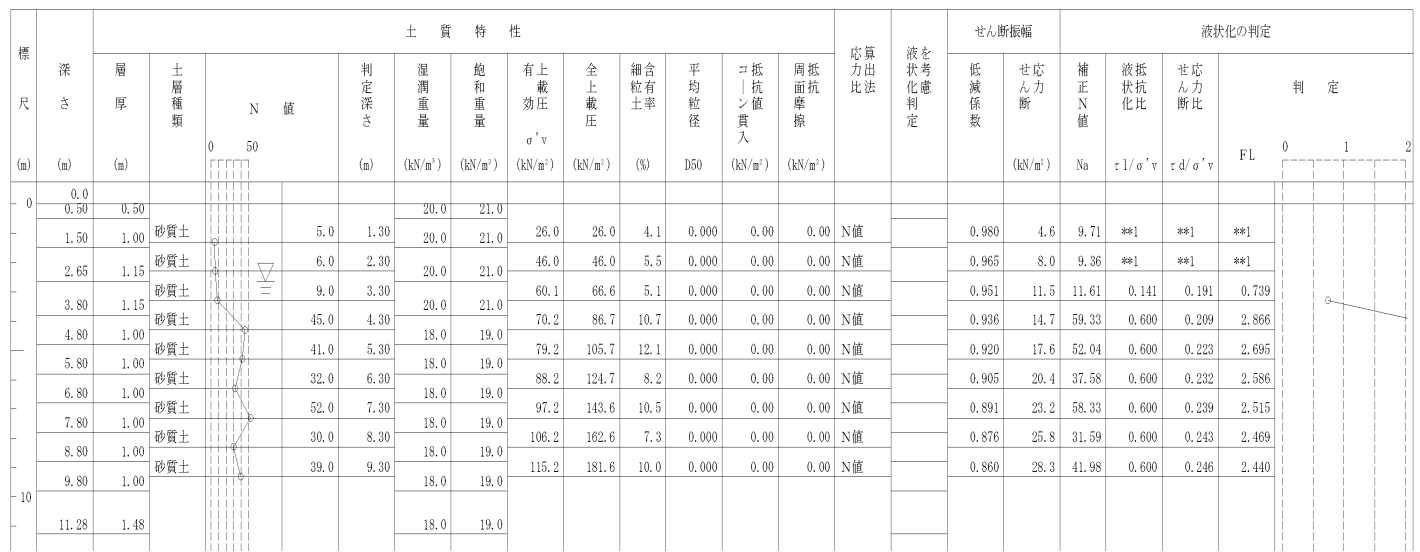
地点名	HG-S-1	PL 値	24.19	地下水位面	0.91 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' v が 0.0 以下である (液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	287.00 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nf グラフ 範囲外 (液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測 N 値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が 0.0 以下となる層である	
Fc > 50% の取扱い	∠Nf = 11 一定とする	地表変位 (Dcy)	10.39 (cm)	液状化の程度	中



地 点 名：SG-2
再 現：飯岡余震NS (M7. 7, 265gal)

PL = 2.5 Dcy (建築指針)= 2.4 cm Dcy (高压ガス指針)= 3.3 cm
Dcy (Dr-ε 関係)= 7.8 cm

地点名	SG-2	PL 値	2.50	地下水位面	2.65 (m)
		水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外	
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上 (液状化の可能性は低い)	
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d/σ' v が 0.0 以下である (液状化の可能性は低い)	
基準名	建築基礎構造設計指針	設計加速度	265.00 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nf グラフ 範囲外 (液状化の可能性は低い)	
判定方法	地表面設計用水平加速度と、実測 N 値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が 0.0 以下となる層である	
Fc > 50% の取扱い	∠Nf = 11 一定とする	地表変位 (Dcy)	1.36 (cm)	液状化の程度	軽微



応答解析詳細結果

■手法：地震応答解析FDELによる液状化判定（タイプ2：基盤波形（引き戻し結果））

■基準：「建築基礎構造設計指針」（日本建築学会：2001年10月）

地 点 名：旭市役所

基盤に
与える波形：M 7.7, $\alpha_{\max}=191\text{gal}$

旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 0.9 Dcy(建築指針)= 1.4 cm Dcy(高压ガス指針)= 3.9 cm

Dcy(Dr- ε 関係)= 6.2 cm

地点名 地震計位置_旭市役所_中央污水ポンプ場
入力波名 ASAH1-yNS-base

基準名 建築基礎構造設計指針
判定方法 各層毎のせん断応力と、実測N値
Fc>50%の取扱い $\angle N_f=11$ 一定とする

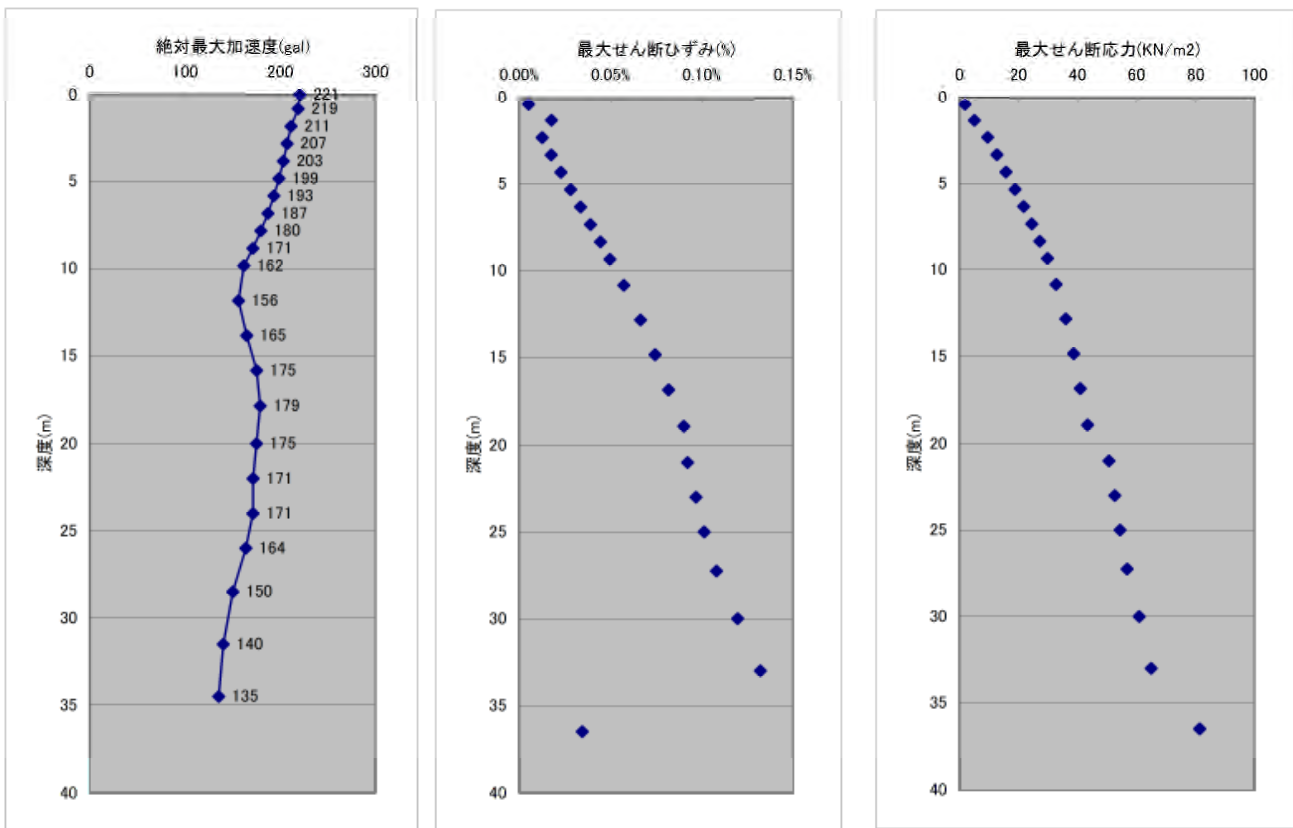
PL値 0.875
水の単位体積重量 10.0 (kN/m³)
土載荷重 0.0 (kN/m²)
使用曲線 $\gamma=5$ (%)
基盤加速度 126.67 (gal)
マグニチュード 7.7
補正係数 1.000

せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
(注) 判定外
**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
**2 $\tau/d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
**3 Fc $\sim\angle N_f$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
地下水位面 1.85 (m)

標 尺	土 質 特 性															応 力 出 比 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地震応答値				液状化の判定			
	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	N 値		振 動 度 比 幅 R _L	判 定 深 さ (m)	湿 潤 重 量 (kN/m ³)	飽 和 重 量 (kN/m ³)	有 上 載 効 圧 σ'v (kN/m ²)	全 上 載 圧 (kN/m ²)	繰 合 控 有 土 率 (%)	平 均 粒 径 D50	コ レ シ ン 抗 貫 入 (kN/m ²)	周 面 抗 摩 擦 (kN/m ²)			最 大 速 度 (gal)	最 大 歪 (%)	最 新 大 応 力 比 σ _h /σ'v	補 正 N 値	液 状 化 比 τ _d /σ'v	せん 断 力 断 比 τ _d /σ'v	判 定	
				0	50																				判 定
0	0.0																								
	0.85	0.85	砂質土			4.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	3.0	0.000	0.00	0.00	N値	207.8	0.005	5.0					
	1.85	1.00	砂質土			16.0	0.000	2.30			41.05	45.55	5.7	0.000	0.00	0.00	N値	206.8	0.018	9.5	7.77	**1	**1	**1	
	2.85	1.00	砂質土			28.0	0.000	3.30	18.0	19.0	50.05	64.55	5.7	0.000	0.00	0.00	N値	199.5	0.012	12.6	25.56	0.507	0.296	2.466	
	3.85	1.00	砂質土			20.0	0.000	4.30	18.0	19.0	59.05	83.55	9.5	0.000	0.00	0.00	N値	195.1	0.018	15.7	40.02	0.600	0.210	2.855	
	4.85	1.00	砂質土			15.0	0.000	5.30	18.0	19.0	68.05	102.55	9.5	0.000	0.00	0.00	N値	189.4	0.024	18.7	31.17	0.600	0.212	2.828	
	5.85	1.00	砂質土			28.0	0.000	6.30	18.0	19.0	77.05	121.55	9.5	0.000	0.00	0.00	N値	182.4	0.030	21.7	23.40	0.360	0.214	1.685	
	6.85	1.00	砂質土			11.0	0.000	7.30	18.0	19.0	86.05	140.55	13.4	0.000	0.00	0.00	N値	174.5	0.036	24.5	36.98	0.600	0.213	2.816	
	7.85	1.00	砂質土			10.0	0.000	8.30	18.0	19.0	95.05	159.55	13.4	0.000	0.00	0.00	N値	166.4	0.042	27.2	18.42	0.206	0.212	0.974	
	8.85	1.00	砂質土			16.0	0.000	9.30	18.0	19.0	104.05	178.55	13.4	0.000	0.00	0.00	N値	163.7	0.048	29.8	16.83	0.184	0.210	0.878	
10	9.85	1.00	砂質土						18.0	19.0								163.8	0.054	32.7	22.21	0.305	0.211	1.450	
	11.85	2.00							18.0	19.0								161.4	0.063	36.0					

最大応答値深度分布図

ケース ASAHI yNS base



地 点 名：飯岡支所

基盤に
与える波形：M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$

飯岡本震EW基盤波形引き戻し

PL = 3.0 Dcy(建築指針)= 1.1 cm Dcy(高压ガス指針)= 3.8 cm

Dcy(Dr- ε 関係)= 6.8 cm

地点名 地震計位置_飯岡支所
入力波名 IIOKA-EW-base

基準名 建築基礎構造設計指針
判定方法 各層毎のせん断応力と、実測N値
Fc>50%の取扱い $\angle N_f=11$ 一定とする

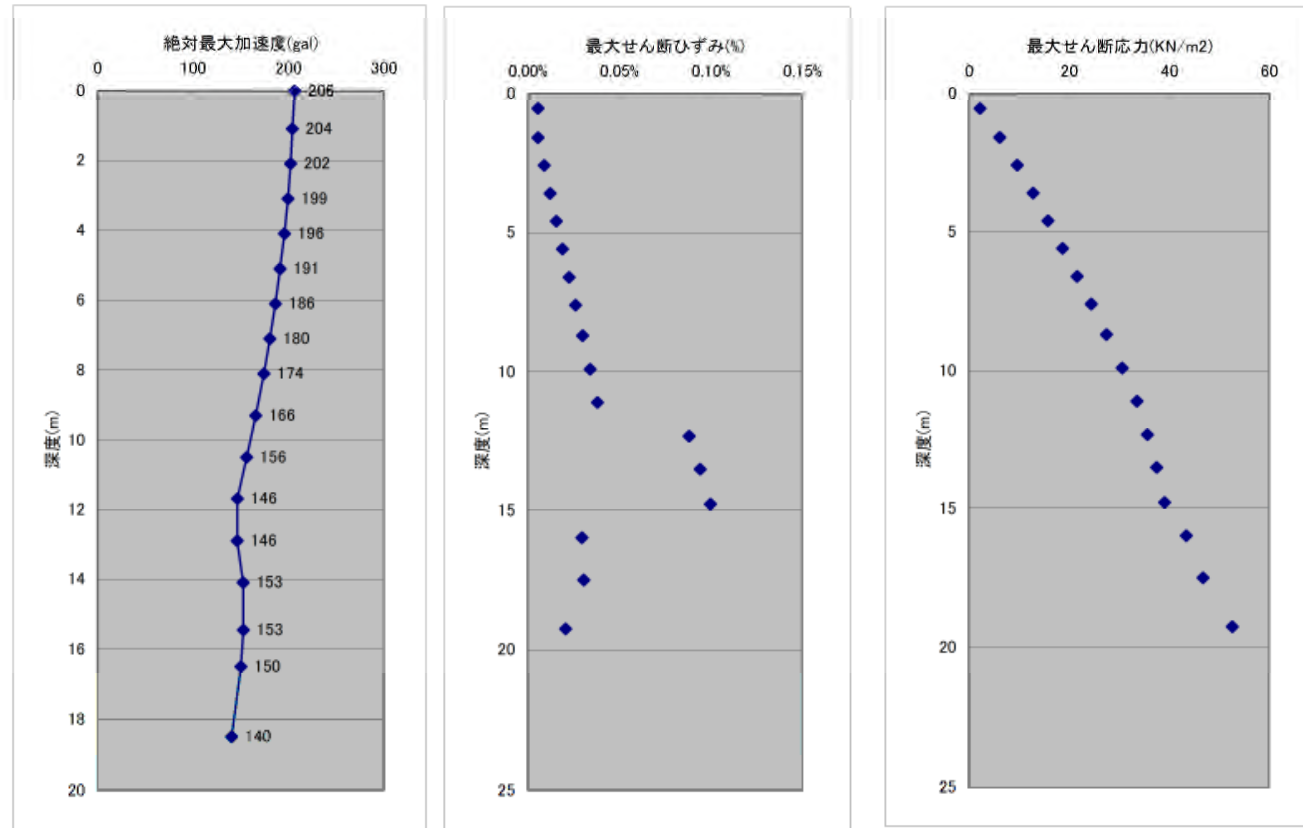
PL値 3.038
水の単位体積重量 10.0 (kN/m³)
土載荷重 0.0 (kN/m²)
使用曲線 $\gamma=5$ (%)
基盤加速度 127.56 (gal)
マグニチュード 9.0
補正係数 1.000

せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
(注) 判定外
**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
**2 $\tau/d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
**3 Fc $\sim\angle N_f$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
地下水位面 1.10 (m)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	土 質 特 性										応 力 出 比 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地震応答値			液状化の判定					
				N 値		振動 強度 比 幅 RL	判定 深さ Z	湿潤 重量 (kN/m³)	飽和 重量 (kN/m³)	有上 載効 圧 σ'v (kN/m²)	全上 載圧 (kN/m²)	繰合 控有 土率 (%)	平均 粒径 D50			コ レ シ ン 抗 貫 入 (kN/m²)	周面 抗摩 擦 (kN/m²)	最大 速度 (gal)	最大 歪 (%)	最新 大応 力比 (kN/m²)	補正 N値	液状化 比 τ/σ'v	せん断 力断 比 τ/d/σ'v	判 定
				0	50																			
0	0.0														203.1	0.005	6.2							
	1.10	1.10	砂質土		5.0	0.000	1.30	20.0	21.0	23.80	25.80	30.0	0.000	0.00	0.00	N値	201.3	0.006	9.7	19.15	0.219	0.325	0.675	
	2.10	1.00	砂質土		23.0	0.000	2.30	18.0	19.0	32.80	44.80	10.5	0.000	0.00	0.00	N値	199.6	0.009	12.8	45.86	0.600	0.312	1.922	
	3.10	1.00	砂質土		23.0	0.000	3.30	18.0	19.0	41.80	63.80	16.0	0.000	0.00	0.00	N値	196.8	0.013	15.8	42.42	0.600	0.302	1.984	
	4.10	1.00	砂質土		21.0	0.000	4.30	18.0	19.0	50.80	82.80	25.5	0.000	0.00	0.00	N値	192.8	0.016	18.7	37.72	0.600	0.294	2.037	
	5.10	1.00	砂質土		26.0	0.000	5.30	18.0	19.0	59.80	101.80	15.5	0.000	0.00	0.00	N値	187.7	0.020	21.6	40.38	0.600	0.289	2.076	
	6.10	1.00	砂質土		35.0	0.000	6.30	18.0	19.0	68.80	120.80	21.5	0.000	0.00	0.00	N値	181.4	0.024	24.5	49.92	0.600	0.285	2.106	
	7.10	1.00	砂質土		34.0	0.000	7.30	18.0	19.0	77.80	139.80	18.5	0.000	0.00	0.00	N値	174.0	0.027	27.5	45.86	0.600	0.283	2.122	
	8.10	1.00	砂質土		43.0	0.000	8.30	18.0	19.0	86.80	158.80	18.5	0.000	0.00	0.00	N値	165.7	0.031	30.6	53.39	0.600	0.282	2.127	
	9.30	1.20	砂質土		14.0	0.000	9.30	18.0	19.0	95.80	177.80	17.0	0.000	0.00	0.00	N値	155.0	0.036	33.6	21.56	0.282	0.256	1.102	
10	10.50	1.20															148.7	0.039	35.7					
	11.70	1.20															153.0	0.093	37.5					
	13.50	1.50															127.7	0.099	40.5					
	15.15	1.25															120.7	0.099	40.5					

最大応答値深度分布図

ケース IIOKA EW base



地点名：海上支所
 基盤に
 与える波形：M 7.7, $\alpha_{\max}=169\text{gal}$
 海上余震EW 基盤波形引き戻し

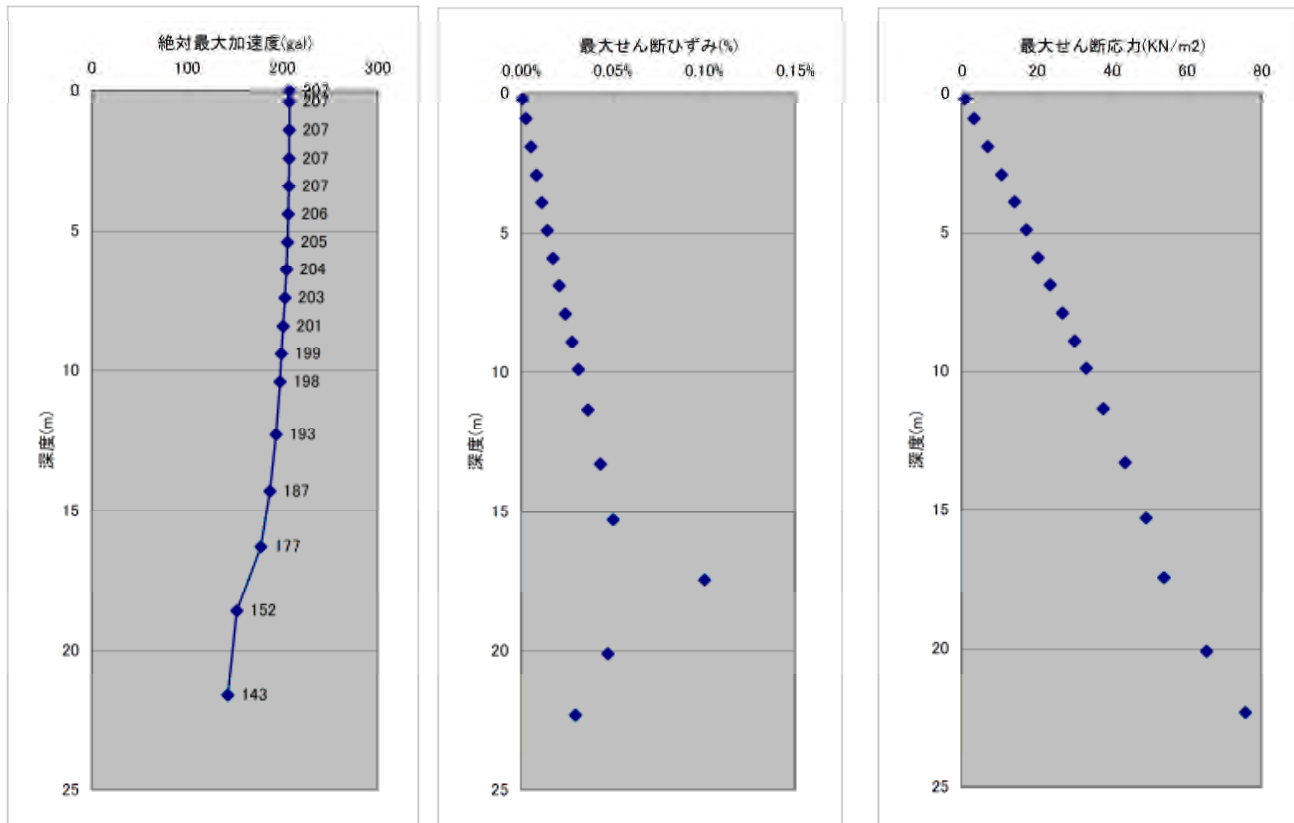
PL = 0.0 Dcy(建築指針)= 0.0 cm Dcy(高压ガス指針)= 0.3 cm
Dcy(Dr-ε 関係)= 0

地点名：干潟支所
基盤に M 9.0, $\alpha_{\max}=195\text{gal}$
与える波形：
干潟本震EW基盤波形引き戻し

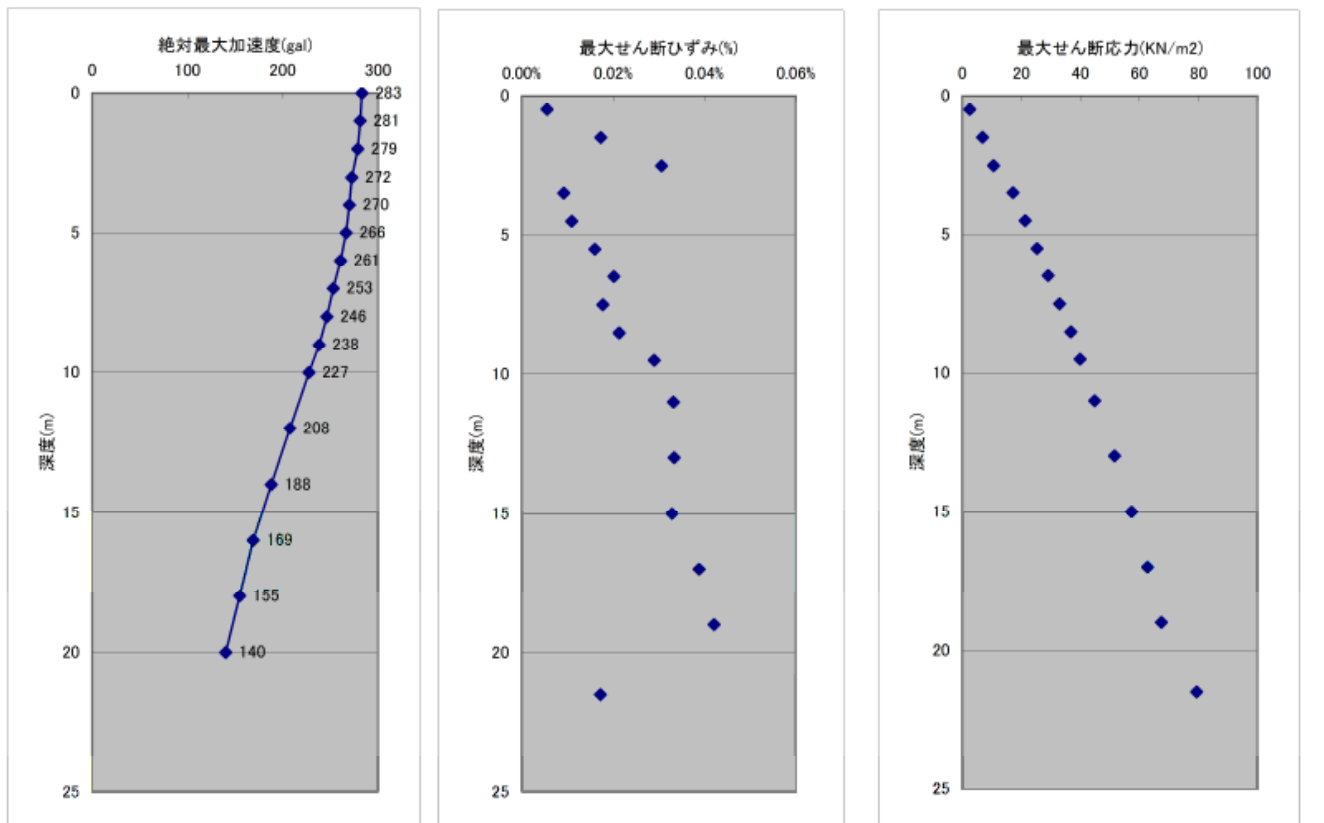
PL = 11.7	Dcy (建築指針) = 2.5 cm	Dcy (高圧ガス指針) = 8.7 cm
		Dcy (Dr-ε 関係) = 9.6 cm

[illegible]

最大応答値深度分布図
ケース UNAKAMI yEW base



最大応答値深度分布図
ケース HIGATA EW base



地 点 名： 旭中央病院
基盤に
与える波形： M7.7 α max=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 6.2 Dcy(建築指針)= 2.1 cm Dcy(高圧ガス指針)= 4.6 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 9.3 cm

地 点 名： 日の出保育所
基盤に
与える波形： M7.7 α max=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 10.8 Dcy(建築指針)= 22.6 cm Dcy(高圧ガス指針)= 8.8 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 19.6 cm

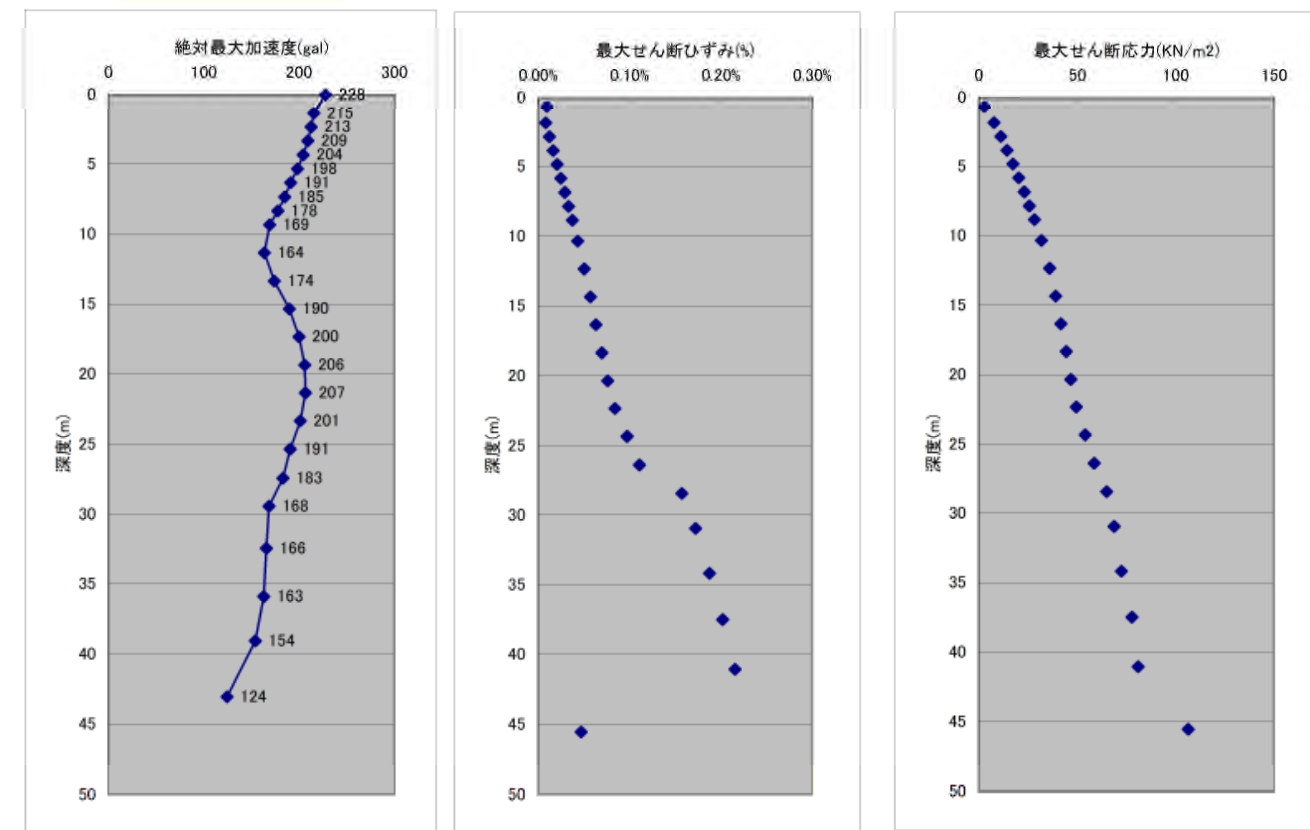
地点名	被害家屋密集域_旭_内陸側_中央病院B-1	PL値	6.218	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値	地点名	被害家屋密集域_旭_砂鉄鉱区	PL値	10.794	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	ASAHI-yNS-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外	入力波名	ASAHI-yNS-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)			上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τd/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)	基準名	建築基礎構造設計指針	使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τd/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	基盤加速度	122.52 (gal)	**3 Fc～∠NFグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)	判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	基盤加速度	132.88 (gal)	**3 Fc～∠NFグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
Fc>50%の取扱い	∠NF=11一定とする	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である	Fc>50%の取扱い	∠NF=11一定とする	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 0.00 (m)			補正係数	1.000	地下水位面 1.50 (m)

標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応答力出法	液を状化考判定	地震応答値				液状化の判定				
				N 値	振動動度三比軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載圧σ'v	全上載圧	繰合有土平	平均粒径	コレシン値貫入			周面抗摩	最大速度	最大変位	最大せん断力	補正N値	液抵抗比	せん断力断比	判定	
(m)	(m)	(m)		0 50	既	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ1/σ'v	τd/σ'v	FL	0 1 2	
0	0.0															202.6	0.009	7.8	16.85	0.185	0.364	0.507		
	1.35	1.35	砂質土		3.0	0.000	1.30	20.0	21.0	14.30	27.30	30.0	0.000	0.00	0.00	N値	199.9	0.008	11.2	29.25	0.600	0.321	1.871	
	2.35	1.00	砂質土		14.0	0.000	2.30	18.0	19.0	23.40	46.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	198.2	0.012	14.3	49.30	0.600	0.296	2.029	
	3.35	1.00	砂質土		28.0	0.000	3.30	18.0	19.0	32.40	65.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	195.7	0.016	17.4	39.06	0.600	0.282	2.131	
	4.35	1.00	砂質土		25.0	0.000	4.30	18.0	19.0	41.40	84.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	192.4	0.021	20.3	38.25	0.600	0.270	2.223	
	5.35	1.00	砂質土		27.0	0.000	5.30	18.0	19.0	50.40	103.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	188.3	0.026	23.1	36.56	0.600	0.261	2.303	
	6.35	1.00	砂質土		28.0	0.000	6.30	18.0	19.0	59.40	122.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	183.8	0.030	25.7	35.31	0.600	0.252	2.383	
	7.35	1.00	砂質土		29.0	0.000	7.30	18.0	19.0	68.40	141.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	180.0	0.035	28.3	29.86	0.600	0.245	2.449	
	8.35	1.00	砂質土		26.0	0.000	8.30	18.0	19.0	77.40	160.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	175.6	0.040	31.8	21.90	0.600	0.247	1.191	
10	9.35	1.00	砂質土		20.0	0.000	9.30	18.0	19.0	86.40	179.40	5.5	0.000	0.00	0.00	N値	170.6							
	11.35	2.00						18.0	19.0							162.2	0.046	36.1						
																	0.056	39.1						

標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応答力出法	液を状化考判定	地震応答値				液状化の判定				
				N 値	振動動度三比軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載圧σ'v	全上載圧	繰合有土平	平均粒径	コレシン値貫入			周面抗摩	最大速度	最大変位	最大せん断力	補正N値	液抵抗比	せん断力断比	判定	
(m)	(m)	(m)		0 50	既	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ1/σ'v	τd/σ'v	FL	0 1 2	
0	0.0															200.7	0.008	6.6	22.59	**1	**1	**1		
	1.35	1.35	砂質土		7.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	30.0	0.000	0.00	0.00	N値	196.6	0.026	9.3	4.77	0.090	0.135	0.662	
	2.35	1.00	砂質土		3.0	0.000	2.30	20.0	21.0	38.80	46.80	5.0	0.000	0.00	0.00	N値	191.5	0.044	11.4	2.81	0.069	0.133	0.517	
	3.35	1.00	砂質土		2.0	0.000	3.30	20.0	21.0	49.80	67.80	5.0	0.000	0.00	0.00	N値	186.6	0.071	17.7	3.81	0.080	0.173	0.462	
	4.35	1.00	砂質土		3.0	0.000	4.30	20.0	21.0	60.80	88.80	5.0	0.000	0.00	0.00	N値	179.2	0.017	20.3	31.99	0.600	0.175	3.421	
	5.35	1.00	砂質土		26.0	0.000	5.30	18.0	19.0	69.90	107.90	6.0	0.000	0.00	0.00	N値	178.2	0.021	22.9	36.86	0.600	0.177	3.385	
	6.35	1.00	砂質土		32.0	0.000	6.30	18.0	19.0	78.90	126.90	6.0	0.000	0.00	0.00	N値	176.7	0.024	25.4	29.71	0.600	0.178	3.369	
	7.35	1.00	砂質土		27.0	0.000	7.30	18.0	19.0	87.90	145.90	6.0	0.000	0.00	0.00	N値	174.8	0.028	27.8	45.45	0.600	0.178	3.368	
	8.35	1.00	砂質土		44.0	0.000	8.30	18.0	19.0	96.90	164.90	6.0	0.000	0.00	0.00	N値	172.4	0.032	31.3	49.30	0.600	0.185	3.249	
10	9.35	1.00	砂質土		50.0	0.000	9.30	18.0	19.0	105.90	183.90	6.0	0.000	0.00	0.00	N値	169.5	0.037	35.6					
	11.35	2.00						18.0	19.0							163.9								

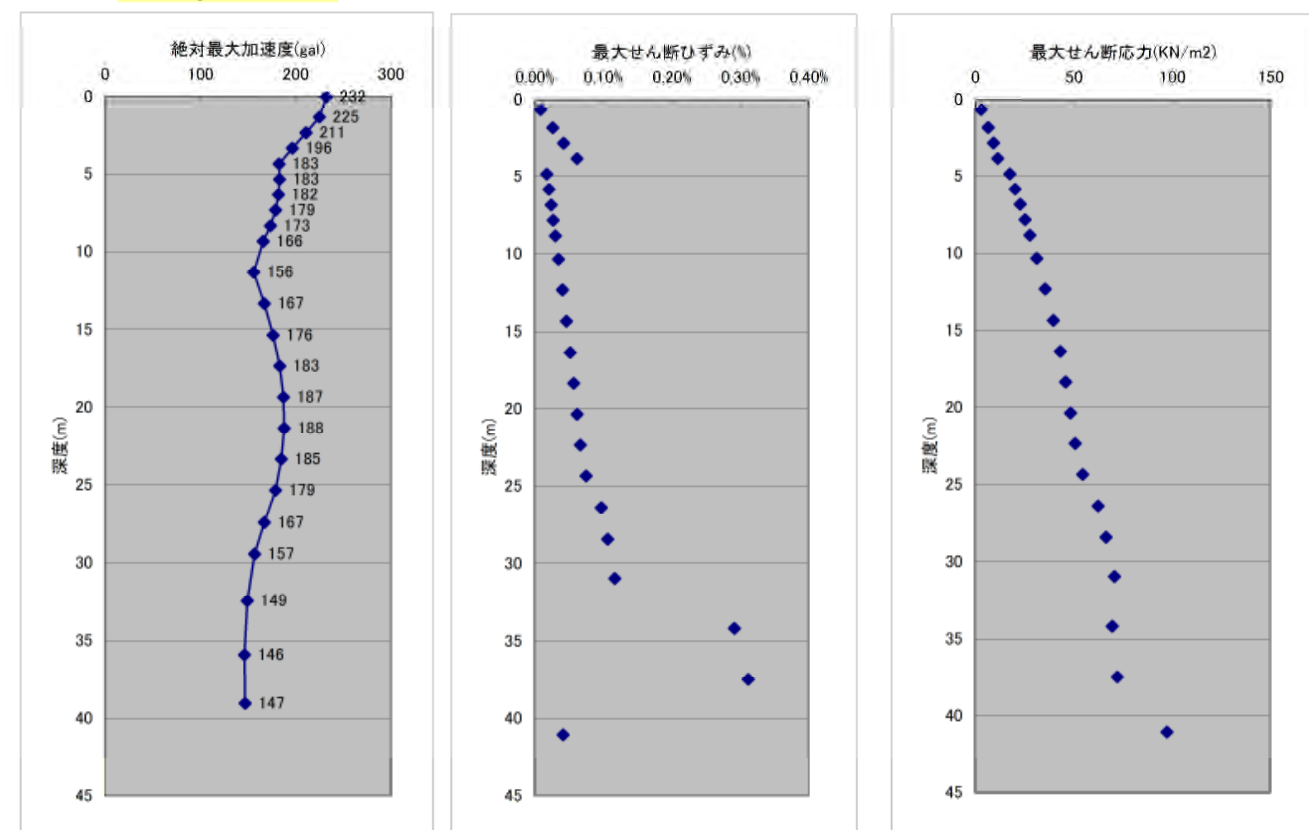
最大応答値深度分布図

ケース ASAHI yEW base



最大応答値深度分布図

ケース ASAHI yNS base



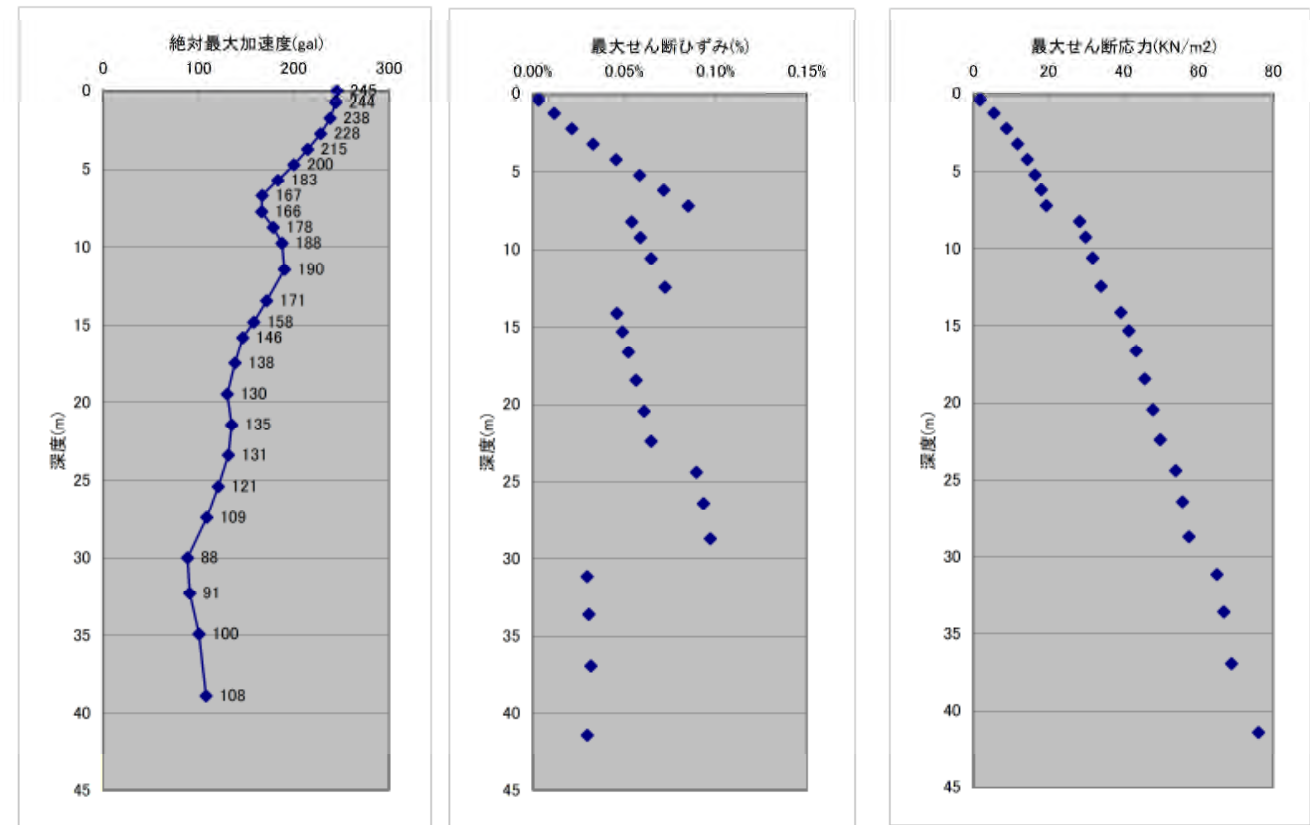
地 点 名：飯岡体育館
基盤に
与える波形： M 9.0, $\alpha_{\max}=154$ gal
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 17.7 Dcy(建築指針)= 19.6 cm Dcy(高圧ガス指針)= 16.8 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 37.1 cm

地点名	飯岡体育館	PL値	17.657	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	IIOKA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		土載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau d / \sigma' v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	90.02 (gal)	**3 $F_c \sim \angle NF$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.72 (m)
基準名	建築基礎構造設計指針			
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値			
$F_c > 50\%$ の取扱い	$\angle NF = 11$ 一定とする			

標 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 力 出 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地盤応答値					液状化の判定					判 定				
				N 値	振動 動度 三比 軸	判定 深さ	湿潤 重量	飽和 重量	有上載 効圧 $\sigma' v$	全上載 圧	繰り か り 率	平均 粒 径 D50	コ レ シ ム ン 係 数			間 隙 比	最大 速度	最大 変 位	最大 せん 断 力	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	F_L	0	1		2			
	0	0.0															299.7	0.003	5.5											
	0.72	0.72	砂質土		8.0	0.009	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	4.7	0.000	0.00	0.00	N値		208.7	0.010	8.8	15.53	**1	**1	**1						
	1.72	1.00	砂質土		5.0	0.009	2.30	20.0	21.0	40.78	46.58	4.7	0.000	0.00	0.00	N値		206.3	0.020	11.8	7.75	0.114	0.231	0.494						
	2.72	1.00	砂質土		6.0	0.009	3.30	20.0	21.0	51.78	67.58	2.5	0.000	0.00	0.00	N値		201.8	0.033	14.4	8.25	0.118	0.222	0.530						
	3.72	1.00	砂質土		7.0	0.009	4.30	20.0	21.0	62.78	88.58	3.5	0.000	0.00	0.00	N値		194.8	0.047	16.5	8.75	0.122	0.210	0.578						
	4.72	1.00	砂質土		8.0	0.009	5.30	20.0	21.0	73.78	109.58	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		187.9	0.066	18.1	9.22	0.125	0.196	0.636						
	5.72	1.00	砂質土		15.0	0.009	6.30	20.0	21.0	84.78	130.58	9.9	0.000	0.00	0.00	N値		180.0	0.087	19.5	22.01	0.298	0.184	1.617						
	6.72	1.00	砂質土		9.0	0.009	7.30	20.0	21.0	95.78	151.58	4.7	0.000	0.00	0.00	N値		170.2	0.112	28.4	9.10	0.124	0.237	0.523						
	7.75	1.03	砂質土		21.0	0.000	8.30	20.0	21.0	105.68	171.48	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		167.7	0.055	30.0	20.22	0.243	0.227	1.069						
	8.75	1.00	砂質土		16.0	0.009	9.30	18.0	19.0	114.68	190.48	8.5	0.000	0.00	0.00	N値		168.1	0.060	31.9	18.99	0.216	0.223	0.972						
	9.75	1.00	砂質土					18.0	19.0									163.4												
	11.45	1.70						18.0	19.0									147.0	0.068	34.1										
																			0.079	39.4										

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



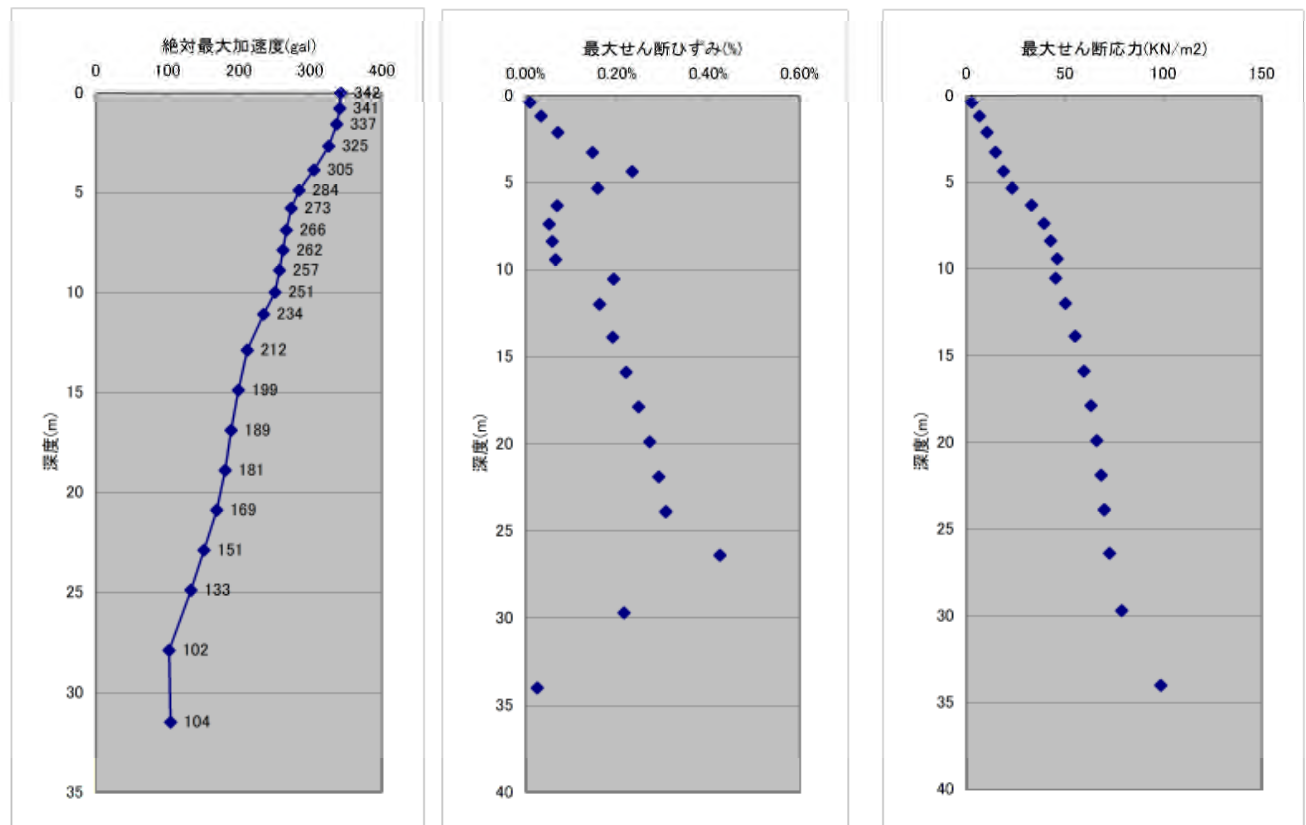
地 点 名：HB-S-1
基盤に
与える波形： M 7.7, $\alpha_{\max}=169$ gal
海上余震EW 基盤波形引き戻し

PL = 11.7 Dcy(建築指針)= 15.9 cm Dcy(高圧ガス指針)= 12.8 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 25.3 cm

地点名	HB-S-1	PL値	11.654	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	UNAKAMI-yEW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		土載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	111.51 (gal)	**3 Fc ~ NFグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.60 (m)
基準名	建築基礎構造設計指針			
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値			
Fc>50%の取扱い	△NF=11一定とする			

標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応 算 力 出 法	液 状 化 考 慮 判 定	地盤応答値					液状化の判定					判 定			
				N 値	振動動度三軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効圧σ'v	全上載圧	繰りかえり率	平均粒径D50	コレシムン係数			間隙比	最大速度	最大変位	最大せん断力	補正N値	液状化比	せん断力断比	FL	0	1		2		
(m)	(m)	(m)		0 50	阻.	(n)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m³)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ i / σ' v	τ d / σ' v								
0	0.0															259.7	0.007	6.6											
	0.90	0.80	砂質土		6.0	0.000	1.30	20.0	21.0	25.00	26.00	0.0	0.000	0.00	0.00	N値		259.2	0.026	10.4									
	1.60	0.80	砂質土		6.0	0.000	2.30	20.0	21.0	39.70	46.70	0.0	0.000	0.00	0.00	N値		257.0	0.059	14.8	0.00	**1	**1	**1					
	2.70	1.10	砂質土		6.0	0.000	2.30	20.0	21.0	50.70	67.70	0.0	0.000	0.00	0.00	N値		250.5	0.147	18.8	0.00	0.182	0.250	0.729					
	3.90	1.20	砂質土		6.0	0.000	3.30	20.0	21.0	60.70	87.70	0.0	0.000	0.00	0.00	N値		239.2	0.292	23.1	0.00	0.182	0.251	0.726					
	4.90	1.00	砂質土		7.0	0.000	4.30	20.0	21.0	61.70	88.70	7.5	0.000	0.00	0.00	N値		233.5	0.292	23.1	0.00	0.182	0.251	0.726					
	5.80	0.90	砂質土		6.0	0.000	5.30	20.0	21.0	72.70	109.70	5.4	0.000	0.00	0.00	N値		232.6	0.161	33.0	7.45	0.112	0.304	0.368					
	6.90	1.00	砂質土		22.0	0.000	6.30	20.0	21.0	82.70	129.70	10.7	0.000	0.00	0.00	N値		232.6	0.056	39.3	30.09	0.600	0.318	1.884					
	7.90	1.00	砂質土		25.0	0.000	7.30	18.0	19.0	91.70	148.70	1.0	0.000	0.00	0.00	N値		231.0	0.041	42.7	25.84	0.532	0.312	1.706					
	8.90	1.00	砂質土		33.0	0.000	8.30	18.0	19.0	100.70	167.70	0.0	0.000	0.00	0.00	N値		229.4	0.047	46.0	32.55	0.600	0.306	1.960					
	9.90	1.00	砂質土		20.0	0.000	9.30	18.0	19.0	109.70	186.70	9.4	0.000	0.00	0.00	N値		227.9	0.054	45.2	24.18	0.405	0.275	1.467					
10	10.90	1.10						18.0	19.0								225.8												
	11.10	1.10						18.0	19.0								218.5	0.178	50.1										
																		0.146	55.1										
	12.90	1.80						18.0	19.0								206.8												

最大応答値深度分布図
ケース UNAKAMI yEW base



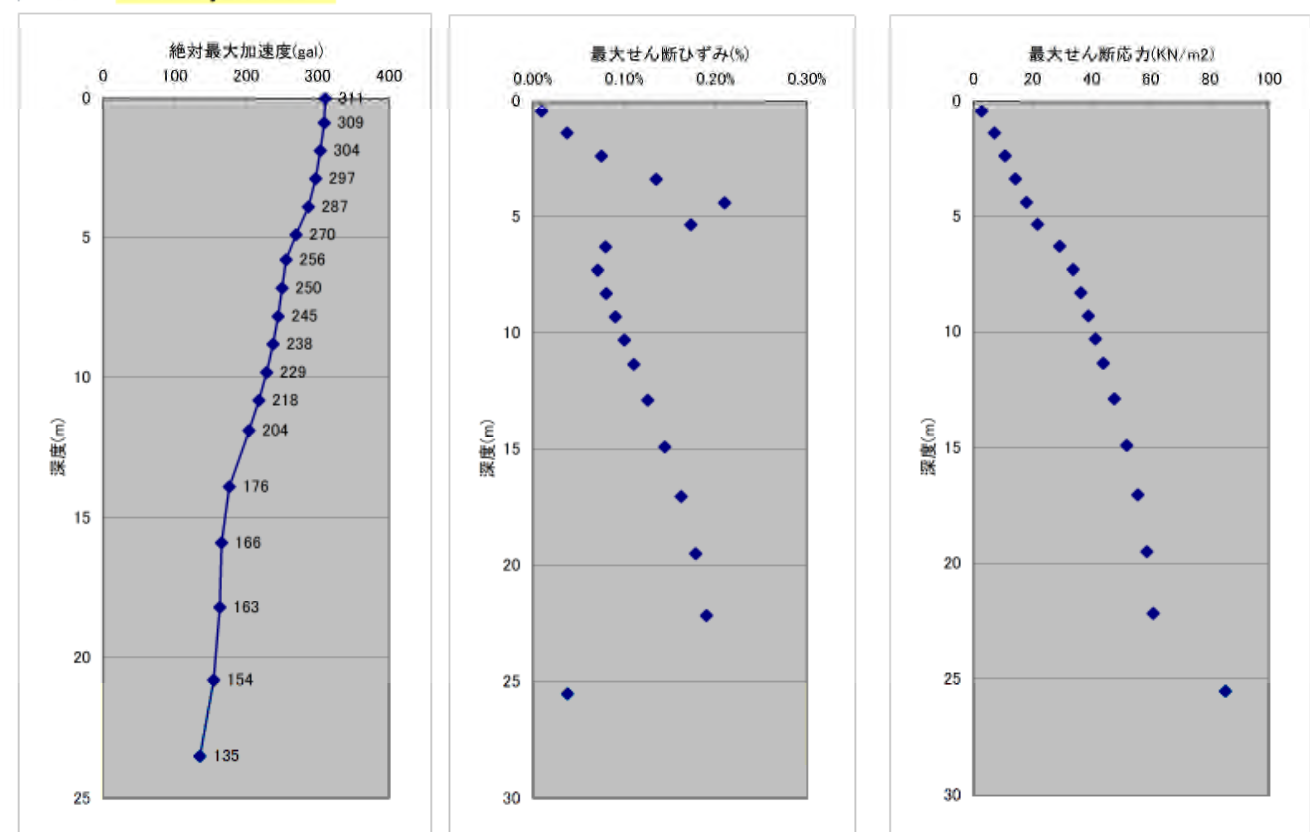
地 点 名：HB-1
基盤に
与える波形：M 7.7, $\alpha_{\max}=169\text{gal}$
海上余震EW 基盤波形引き戻し

PL = 21.4 Dcy(建築指針)= 31.2 cm Dcy(高圧ガス指針)= 12.3 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 26.8 cm

地点名	HB-1	PL値	21.403	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	UNAKAMI-yEW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基盤加速度	134.98 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.90 (m)
基準名	建築基礎構造設計指針			
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値			
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする			

標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応答力出法	液を状化考慮判定	地震応答値					液状化の判定				
				N 値	板抽動度三比軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効圧σ'v	全上載圧	細粒含有土率	平均粒径	コレシン値貫入			周面抗摩擦	最大速度	最大歪	最新大応力せん断N	補正N値	液抵抗比	せん断力断比	判定		
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	ISO	(kN/m²)	(kN/m²)			(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ / σ' v	τ d / σ' v	FL	0 1 2	
0	0.0																279.8	0.008	7.0						
	0.90	0.90	砂質土	3.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	5.1	0.000	0.00	0.00	N値		279.4	0.034	10.6	5.94	**1	**1	**1		
	1.90	1.00	砂質土	2.0	0.000	2.30	20.0	21.0	42.40	46.40	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		277.5	0.074	14.1	3.04	0.072	0.223	0.321		
	2.90	1.00	砂質土	3.0	0.000	3.30	20.0	21.0	53.40	67.40	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		273.3	0.158	17.9	4.06	0.083	0.225	0.368		
	3.90	1.00	砂質土	3.0	0.000	4.30	20.0	21.0	64.40	88.40	1.8	0.000	0.00	0.00	N値		263.8	0.285	21.6	3.70	0.079	0.225	0.351		
	4.90	1.00	砂質土	2.0	0.000	5.30	20.0	21.0	75.40	109.40	4.6	0.000	0.00	0.00	N値		243.8	0.214	29.1	2.28	0.062	0.259	0.240		
	5.80	0.90	砂質土	22.0	0.000	6.30	20.0	21.0	85.40	129.40	4.7	0.000	0.00	0.00	N値		228.2	0.079	33.7	23.57	0.369	0.264	1.395		
	6.80	1.00	砂質土	34.0	0.000	7.30	18.0	19.0	94.40	148.40	8.0	0.000	0.00	0.00	N値		220.6	0.069	36.3	38.24	0.600	0.258	2.329		
	7.81	1.01	砂質土	26.0	0.000	8.30	18.0	19.0	103.40	167.40	4.2	0.000	0.00	0.00	N値		213.3	0.079	38.8	25.31	0.486	0.251	1.934		
	8.81	1.00	砂質土	32.0	0.000	9.30	18.0	19.0	112.40	186.40	6.4	0.000	0.00	0.00	N値		204.5	0.090	41.2	31.56	0.600	0.246	2.443		
	9.81	1.00					18.0	19.0									196.5	0.100	43.9						
	10.81	1.00					18.0	19.0									187.3	0.111	47.6						
	11.90	1.09					18.0	19.0									179.0								

最大応答値深度分布図
ケース unakami yEW base



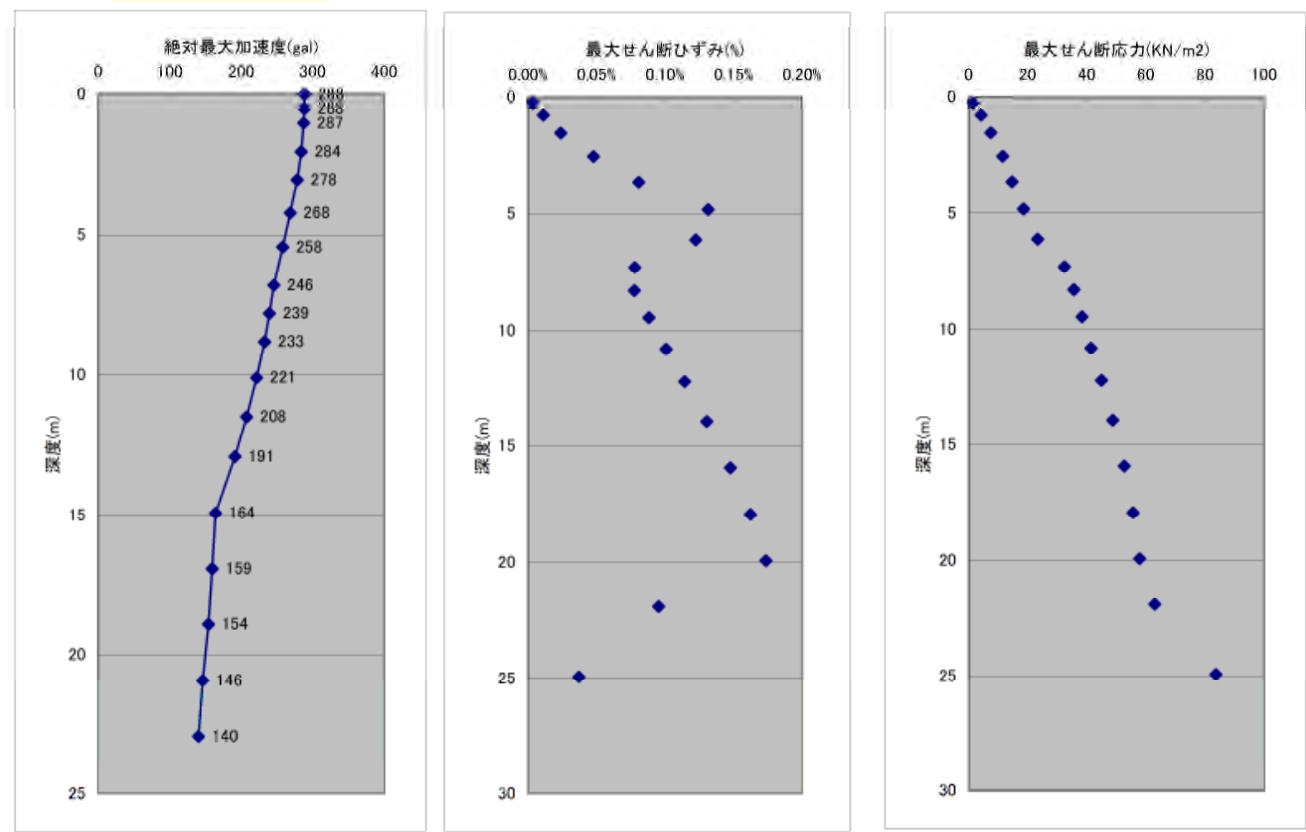
地 点 名：HB-2
基盤に
与える波形：M 7.7, $\alpha_{\max}=169\text{gal}$
海上余震EW 基盤波形引き戻し

PL = 26.8 Dcy(建築指針)= 33.9 cm Dcy(高圧ガス指針)= 18.0 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 35.6 cm

地点名	HB-2	PL値	26.756	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	UNAKAMI-yEW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' v が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基盤加速度	134.94 (gal)	**3 Fc ~ ∠NFグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 2.03 (m)
基準名	建築基礎構造設計指針			
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値			
Fc>50%の取扱い	∠NF=11一定とする			

標 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 答 力 出 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地震応答値					液状化の判定				
				N 値	板 抽 動 度 三 比 軸	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧 σ' v	全 上 載 圧	細 粒 含 有 土 率	平 均 粒 径	コ レ シ ン 値 貫 入			周 面 抗 摩 擦	最 大 速 度	最 大 歪	最 断 大 応 力 N	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	判 定		
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)			(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ d / σ' v	τ d / σ' v	FL	0 1 2	
0	0.0																242.6	0.003	4.1						
	0.90	0.90	砂質土	7.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	2.0	0.000	0.00	0.00	N値		242.6	0.009	7.4						
	1.90	1.00	砂質土	5.0	0.000	2.30	20.0	21.0	43.57	46.27	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		242.2	0.020	11.5	13.59	**1	**1	**1		
	2.03	1.03	砂質土	5.0	0.000	2.30	20.0	21.0	43.57	46.27	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		240.8	0.042	14.6	7.50	0.112	0.285	0.394		
	3.03	1.00	砂質土	5.0	0.000	3.30	20.0	21.0	54.57	67.27	2.8	0.000	0.00	0.00	N値		237.7	0.075	18.5	6.70	0.106	0.274	0.388		
	4.23	1.20	砂質土	4.0	0.000	4.30	20.0	21.0	65.57	88.27	3.3	0.000	0.00	0.00	N値		236.7	0.075	18.5	4.89	0.091	0.277	0.327		
	5.43	1.20	砂質土	2.0	0.000	5.30	20.0	21.0	76.57	109.27	3.3	0.000	0.00	0.00	N値		221.1	0.131	23.3	2.26	0.062	0.232	0.266		
	6.80	1.37	砂質土	3.0	0.000	6.30	20.0	21.0	87.57	130.27	2.1	0.000	0.00	0.00	N値		208.4	0.121	32.3	3.17	0.073	0.276	0.265		
	7.80	1.00	砂質土	17.0	0.000	7.30	20.0	21.0	97.57	150.27	4.5	0.000	0.00	0.00	N値		208.4	0.070	35.6	17.04	0.187	0.270	0.692		
	8.80	1.00	砂質土	22.0	0.000	8.30	18.0	19.0	106.57	169.27	3.3	0.000	0.00	0.00	N値		201.6	0.070	38.3	21.10	0.267	0.264	1.011		
	10.10	1.30	砂質土	26.0	0.000	9.30	18.0	19.0	115.57	188.27	6.2	0.000	0.00	0.00	N値		194.2	0.081	41.4	25.38	0.492	0.261	1.885		
	11.50	1.40					18.0	19.0									183.4	0.093	44.8						
	12.93	1.43					18.0	19.0									171.7	0.106	48.7						
							18.0	19.0									163.8								

最大応答値深度分布図
ケース UNAKAMI yEW base



地点名：HB-3
基盤に与える波形：M 7.7, $\alpha_{max}=169gal$
海上余震EW 基盤波形引き戻し

PL = 16.6 Dcy(建築指針)= 27.0 cm Dcy(高圧ガス指針)= 11.3 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 25.3 cm

地点名	HB-3	PL 値	16.618	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	UNAKAMI-yEW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	150.14 (gal)	**3 Fc ~ ΔNfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fc > 50%の取扱い	ΔNf = 11一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 1.67 (m)

深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応算力出 比法	液状化率 判定	地震応答値					液状化の判定					判 定	
			N 値	相対動 三比軸	判定深さ	湿潤重 量	飽和重 量	有上載 効圧	全上載 圧	割合乾有土率	平均粒径	コ抵抗 比 値 貫入			周面抗 摩擦	最大 加速度	最大 深	最大せん 断力	補正 N値	液抵抗 化比	せん断力 断比	FL				
(m)	(m)	(m)	0 50		RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ 1 / σ' v	τ d / σ' v	FL	0	1	2	
0	0.0															245.0	0.000	6.1								
	0.60	0.60	砂質土						26.00	26.00	6.7	0.000	0.00	0.00	N値	244.9	0.013	7.8	7.86	**1	**2	**3				
	1.07	1.07	砂質土						26.0	21.0					N値	244.9	0.023	9.8								
	2.10	0.43	砂質土						40.33	46.63	4.2	0.000	0.00	0.00	N値	243.4	0.033	12.7	4.68	0.089	0.211	0.421				
	2.80	0.70	砂質土						26.0	21.0					N値	242.0	0.051	15.3	6.91	0.108	0.200	0.540				
	3.80	1.00	砂質土						62.33	88.63	2.0	0.000	0.00	0.00	N値	238.9	0.080	17.3	3.76	0.080	0.186	0.428				
	4.80	1.00	砂質土						73.33	109.63	3.6	0.000	0.00	0.00	N値	233.5	0.121	26.8	4.92	0.088	0.245	0.360				
	5.80	1.00	砂質土						83.33	129.63	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	224.2	0.046	30.1	24.94	0.457	0.242	1.890				
	6.80	1.00	砂質土						92.33	148.63	4.0	0.000	0.00	0.00	N値	219.8	0.055	32.8	66.97	0.600	0.238	2.521				
	7.80	1.00	砂質土						101.33	167.63	3.8	0.000	0.00	0.00	N値	214.1	0.063	35.2	53.11	0.600	0.233	2.578				
	8.80	1.00	砂質土						110.33	186.63	6.2	0.000	0.00	0.00	N値	206.9	0.072	38.7	26.89	0.600	0.235	2.553				
	9.80	1.00	砂質土												N値	198.3										
																	0.085	43.0								
	11.80	2.00																								

地 点 名： HA-1
基盤に
与える波形： M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 9.7 Dcy(建築指針)= 13.9 cm Dcy(高圧ガス指針)= 6.7 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 13.7 cm

地 点 名： HA-2
基盤に
与える波形： M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 8.0 Dcy(建築指針)= 10.7 cm Dcy(高圧ガス指針)= 5.9 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 13.3 cm

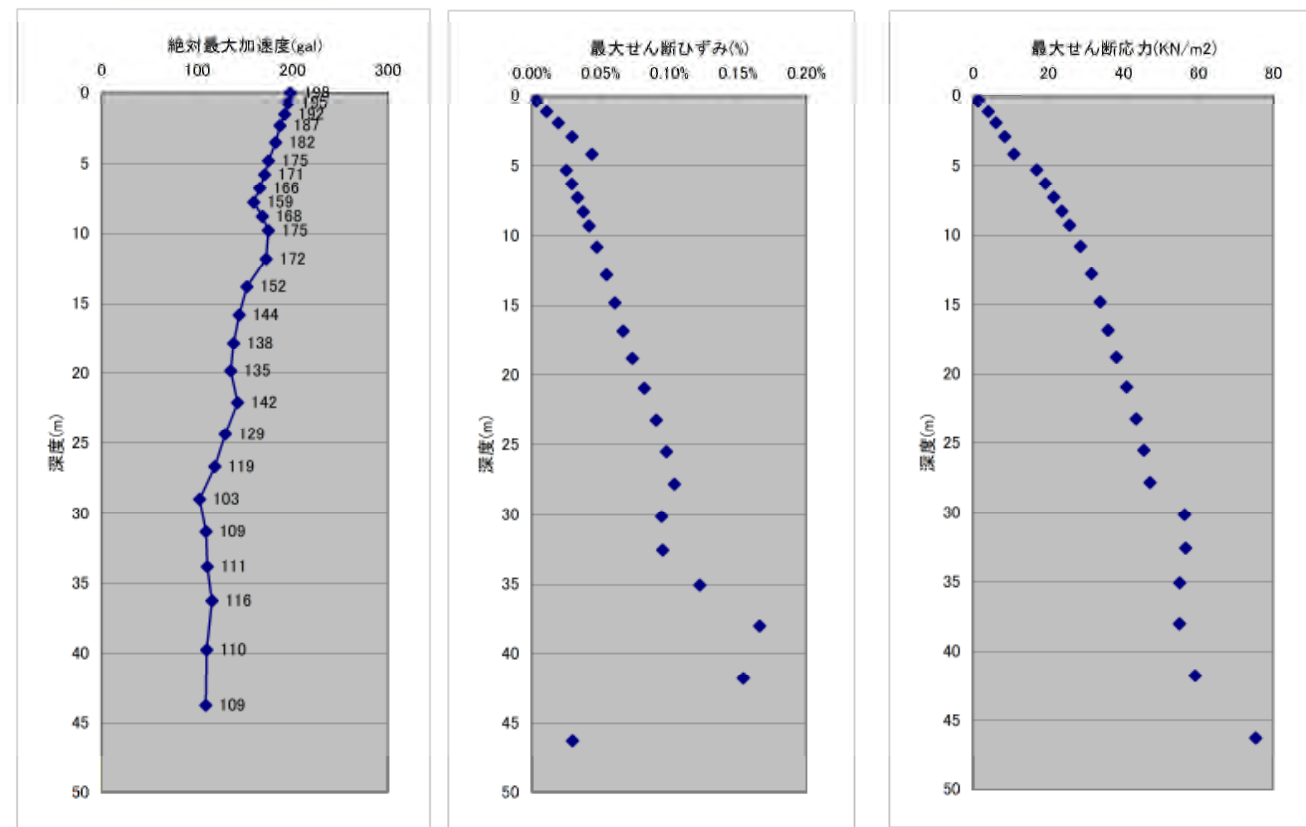
地点名	HA-1	PL値	9.740	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	I10KA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	108.03 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 2.30 (m)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値 0 50	振 強 動 変 三 比 軸	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧	全 上 載 圧	繰 合 繰 有 土 率	平 均 粒 径	コ レ シ メン 値 貫 入	周 囲 面 抗 摩 擦	応 算 力 出 法	液 を 状 考 慮 判 定	地震応答値					液状化の判定				
																	最 大 速 度	最 大 変 位	最 新 大 心 せ ん 力	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	判 定			
(m)	(m)	(m)					(g)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)			(gal)	(%)	(kN/m ²)	Na	τ / σ' v	τ d / σ' v	FL	0 1 2		
0	0.0						184.3											184.3	0.009	4.0						
	0.70	0.70	砂質土		8.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		183.6	0.010	6.1	15.53	**1	**1	**1		
	1.50	0.80	砂質土		9.0	0.000	2.30	20.0	21.0	46.00	46.00	3.2	0.000	0.00	0.00	N値		180.8	0.020	8.5	13.14	0.152	0.148	1.023		
	2.30	0.80	砂質土		5.0	0.000	3.30	20.0	21.0	57.00	67.00	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		176.5	0.033	10.9	6.56	0.105	0.153	0.687		
	3.50	1.20	砂質土		1.0	0.000	4.30	20.0	21.0	68.00	88.00	4.4	0.000	0.00	0.00	N値		167.3	0.053	17.0	1.20	0.045	0.200	0.225		
	4.80	1.30	砂質土		35.0	0.000	5.30	20.0	21.0	78.00	108.00	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		153.5	0.025	19.3	39.23	0.600	0.198	3.031		
	5.80	1.00	砂質土		40.0	0.000	6.30	18.0	19.0	87.00	127.00	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		150.5	0.030	21.5	42.45	0.600	0.198	3.035		
	6.80	1.00	砂質土		46.0	0.000	7.30	18.0	19.0	96.00	146.00	6.3	0.000	0.00	0.00	N値		146.7	0.034	23.7	48.04	0.600	0.198	3.038		
	7.80	1.00	砂質土		46.0	0.000	8.30	18.0	19.0	105.00	165.00	7.4	0.000	0.00	0.00	N値		150.2	0.039	25.8	47.32	0.600	0.197	3.052		
	8.80	1.00	砂質土		28.0	0.000	9.30	18.0	19.0	114.00	184.00	6.5	0.000	0.00	0.00	N値		152.2	0.043	28.7	27.76	0.600	0.201	2.979		
	9.80	1.00	砂質土					18.0	19.0									151.7	0.049	31.6						
10	11.80	2.00						18.0	19.0									143.2								

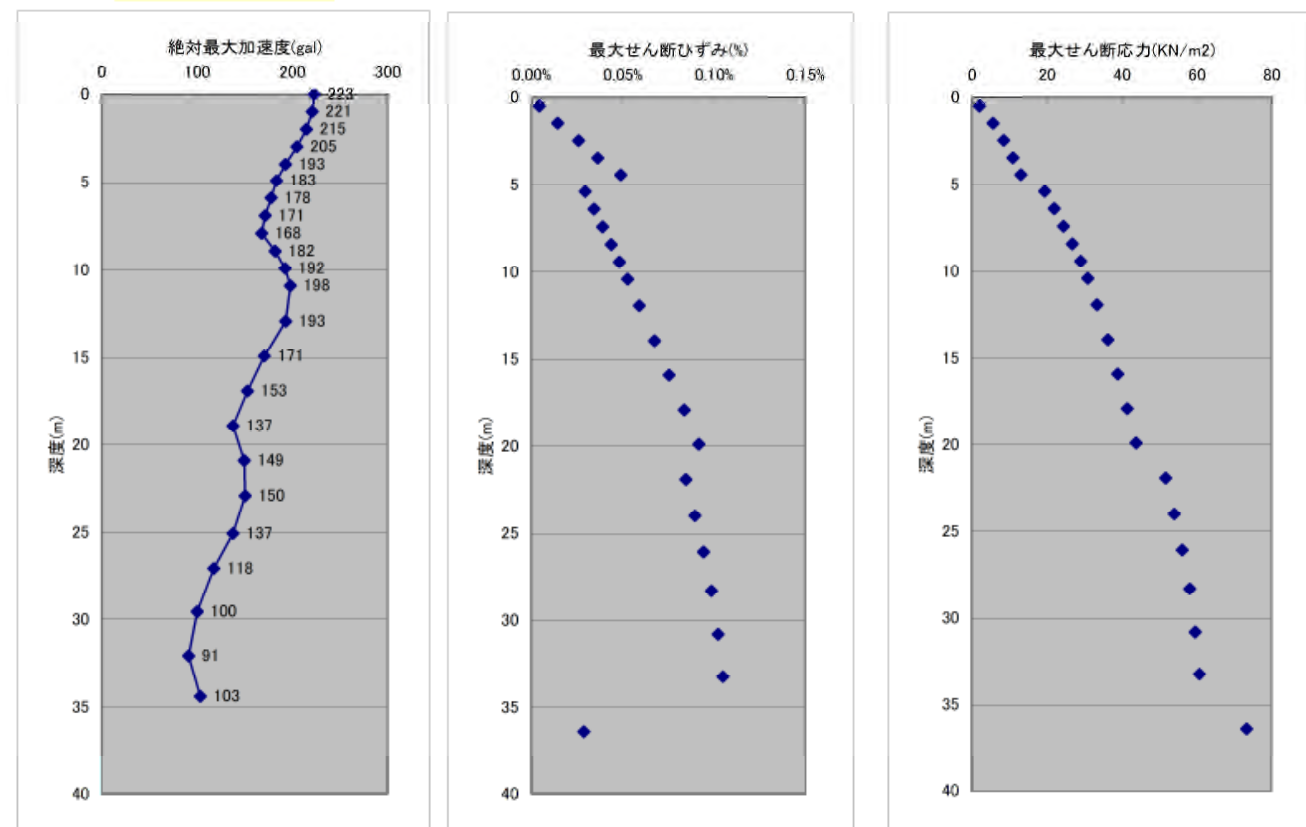
地点名	HA-2	PL値	8.042	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	I10KA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	104.81 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 2.50 (m)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値 0 50	振 強 動 変 三 比 軸	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧	全 上 載 圧	繰 合 繰 有 土 率	平 均 粒 径	コ レ シ メン 値 貫 入	周 囲 面 抗 摩 擦	応 算 力 出 法	液 を 状 考 慮 判 定	地震応答値					液状化の判定				
																	最 大 速 度	最 大 変 位	最 新 大 心 せ ん 力	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	判 定			
(m)	(m)	(m)					(g)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)			(gal)	(%)	(kN/m ²)	Na	τ / σ' v	τ d / σ' v	FL	0 1 2		
0	0.0						198.6											198.6	0.004	5.6						
	0.95	0.95	砂質土		5.0	0.000	1.30	20.0	21.0	46.00	46.00	3.9	0.000	0.00	0.00	N値		197.6	0.015	8.5	11.63	**1	**1	**1		
	1.95	1.00	砂質土		6.0	0.000	2.30	20.0	21.0	46.00	46.00	3.9	0.000	0.00	0.00	N値		194.4	0.031	11.0	8.76	**1	**1	**1		
	2.95	1.00	砂質土		7.0	0.000	3.30	20.0	21.0	58.80	66.80	3.2	0.000	0.00	0.00	N値		189.6	0.046	13.1	9.04	0.124	0.167	0.741		
	3.95	1.00	砂質土		1.0	0.000	4.30	20.0	21.0	69.80	87.80	4.8	0.000	0.00	0.00	N値		185.2	0.067	19.5	1.18	0.045	0.211	0.211		
	4.90	0.95	砂質土		34.0	0.000	5.30	20.0	21.0	80.00	108.00	10.6	0.000	0.00	0.00	N値		178.2	0.029	22.0	43.75	0.600	0.209	2.805		
	5.90	1.00	砂質土		37.0	0.000	6.30	18.0	19.0	89.00	127.00	7.0	0.000	0.00	0.00	N値		174.4	0.034	24.5	41.23	0.600	0.211	2.848		
	6.90	1.00	砂質土		45.0	0.000	7.30	18.0	19.0	98.00	146.00	11.5	0.000	0.00	0.00	N値		169.5	0.040	26.8	51.30	0.600	0.210	2.856		
	7.90	1.00	砂質土		47.0	0.000	8.30	18.0	19.0	107.00	165.00	14.0	0.000	0.00	0.00	N値		166.5	0.045	29.1	51.78	0.600	0.210	2.862		
	8.90	1.00	砂質土		39.0	0.000	9.30	18.0	19.0	116.00	184.00	8.1	0.000	0.00	0.00	N値		167.6	0.050	31.0	39.57	0.600	0.207	2.904		
	9.90	1.00						18.0	19.0									165.2	0.056	33.4						
10	10.90	1.00						18.0	19.0									159.3	0.064	36.3						
	12.90	2.00						18.0	19.0									147.7								

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



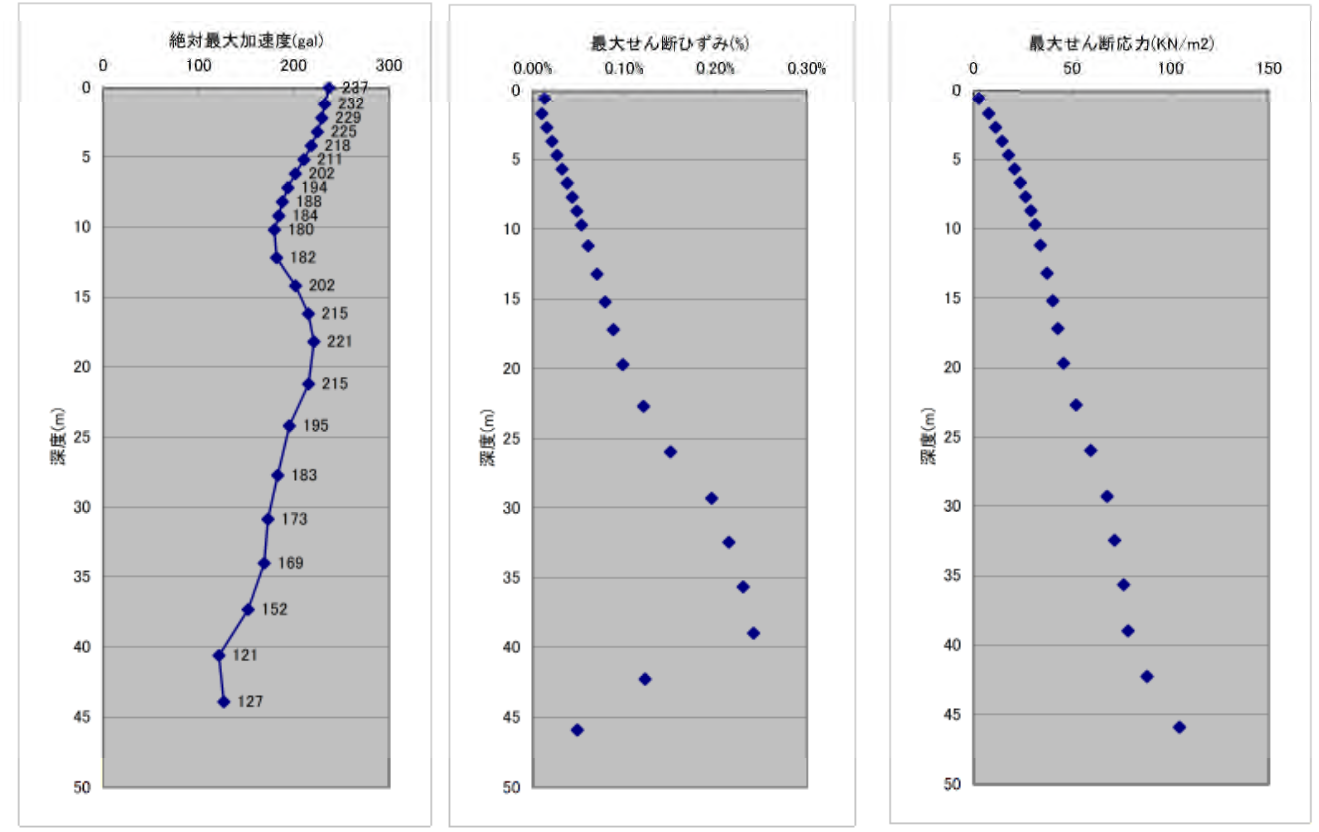
地 点 名：NK-1
基盤に
与える波形：M 7.7 $\alpha_{max}=191gal$
旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 6.9 Dcy(建築指針)= 3.1 cm Dcy(高圧ガス指針)= 4.0 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 6.9 cm

地点名	NK-1	PL値	6.872	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	ASAHI-yNS-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ/d/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	135.63 (gal)	**3 Fc≧∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 1.20 (m)

土 質 特 性														応力 比 出 法	液を 状 化 判 定	地震応答値						液状化の判定					
深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	相 対 動 度 三 比 軸	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧 σ'v	全 上 載 圧	埋 合 松 有 土 率	平 均 松 径	コ 抵 抗 ン 値 費 入	周 面 抗 摩 擦			最 大 速 度	最 大 歪	最 断 大 せ ん 断 力	補 正 N 値	液 状 化 比	せ ん 断 力 断 比	判 定					
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	N ₀	τ/1/σ'v	τ/d/σ'v	FL		0 1 2			
0	0.0															202.9											
	1.20	1.20	砂質土		1.0	0.000	1.30	20.0	21.0	24.90	25.90	34.4	0.000	0.00	0.00	N値	200.2	0.012	7.6								
	2.20	1.00	砂質土		15.0	0.000	2.30	18.0	19.0	33.90	44.90	5.0	0.000	0.00	0.00	N値	198.5	0.009	11.1	11.42	0.140	0.527	0.265				
	3.20	1.00	砂質土		34.0	0.000	3.30	18.0	19.0	42.90	63.90	5.8	0.000	0.00	0.00	N値	195.9	0.014	14.5	25.50	0.502	0.421	1.194				
	4.20	1.00	砂質土		43.0	0.000	4.30	18.0	19.0	51.90	82.90	4.3	0.000	0.00	0.00	N値	192.3	0.019	17.7	52.35	0.600	0.369	1.624				
	5.20	1.00	砂質土		35.0	0.000	5.30	18.0	19.0	60.90	101.90	4.2	0.000	0.00	0.00	N値	192.3	0.019	17.7	59.09	0.600	0.337	1.778				
	6.20	1.00	砂質土		35.0	0.000	5.30	18.0	19.0	60.90	101.90	4.2	0.000	0.00	0.00	N値	187.9	0.025	20.7	44.40	0.600	0.316	1.901				
	7.20	1.00	砂質土		22.0	0.000	6.30	18.0	19.0	69.90	120.90	5.0	0.000	0.00	0.00	N値	187.9	0.031	23.6	26.05	0.552	0.299	1.843				
	8.20	1.00	砂質土		22.0	0.000	7.30	18.0	19.0	78.90	139.90	3.0	0.000	0.00	0.00	N値	182.7	0.036	26.4	24.52	0.427	0.285	1.497				
	9.20	1.00	砂質土		41.0	0.000	8.30	18.0	19.0	87.90	158.90	6.5	0.000	0.00	0.00	N値	176.7	0.042	29.0	45.09	0.600	0.271	2.213				
	10.20	1.00			31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	96.90	177.90	6.9	0.000	0.00	0.00	N値	172.0	0.048	31.2	33.46	0.600	0.264	2.274				
	12.20	2.00						18.0	19.0							162.7											
																174.0	0.063	37.3									

最大応答値深度分布図
ケース ASAHI yNS base



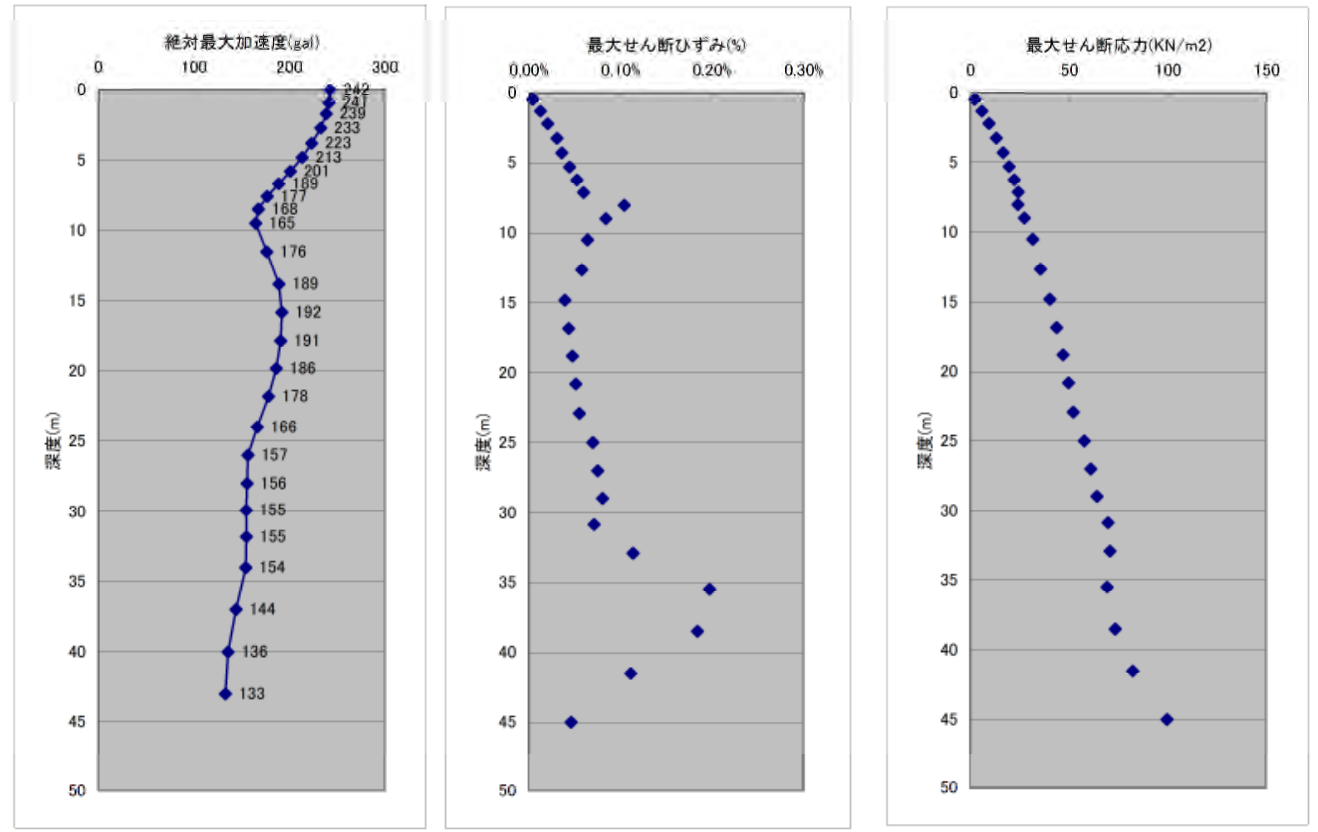
地 点 名：JG-S-1
基盤に
与える波形：M 7.7 $\alpha_{max}=191gal$
旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 4.4 Dcy(建築指針)= 9.7 cm Dcy(高圧ガス指針)= 6.3 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 10.0 cm

地点名	JG-S-1	PL値	4.405	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	ASAHI-yNS-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau/d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	133.35 (gal)	**3 $F_c \sim \angle Nf$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fe>50%の取扱い	$\angle Nf=11$ 一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 1.70 (m)

標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応力比出法	液を状化判定	地震応答値		液状化の判定							
				N 値	相対動度三比軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効圧 $\sigma'v$	全上載圧	埋合松有土率	平均松径	コ抵抗ン値費入			周面抗摩擦	最大速度	最大歪	最断大せん断力	補正N値	液状化比 $\tau/1/\sigma'v$	せん断力断比 $\tau/d/\sigma'v$	判 定		
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	N ₀	$\tau/1/\sigma'v$	$\tau/d/\sigma'v$	FL		0 1 2	
0	0.0															214.9	0.004	6.8							
	0.90	0.90	砂質土		8.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	2.2	0.000	0.00	0.00	N値	214.3	0.011	9.4	0.00	**1	**1	**1		
	1.70	0.80	砂質土		7.0	0.000	2.30	20.0	21.0	39.40	45.40	2.4	0.000	0.00	0.00	N値	212.5	0.019	13.1	0.00	0.182	0.223	0.817		
	2.70	1.00	砂質土		17.0	0.000	3.30	18.0	19.0	48.40	64.40	2.8	0.000	0.00	0.00	N値	208.7	0.029	16.6	24.19	0.406	0.230	1.765		
	3.80	1.10	砂質土		21.0	0.000	4.30	18.0	19.0	57.40	83.40	3.0	0.000	0.00	0.00	N値	202.5	0.034	19.7	27.44	0.600	0.230	2.699		
	4.90	1.00	砂質土		25.0	0.000	5.30	18.0	19.0	66.40	102.40	2.3	0.000	0.00	0.00	N値	196.0	0.043	22.3	30.37	0.600	0.223	2.666		
	5.90	1.00	砂質土		19.0	0.000	6.30	18.0	19.0	75.40	121.40	2.3	0.000	0.00	0.00	N値	187.9	0.051	24.3	21.66	0.285	0.216	1.320		
	6.70	0.90	砂質土		26.0	0.000	7.30	18.0	19.0	84.40	140.40	2.3	0.000	0.00	0.00	N値	181.6	0.060	24.2	28.02	0.600	0.192	3.123		
	7.60	0.90	砂質土		22.0	0.000	8.30	18.0	19.0	93.40	159.40	6.6	0.000	0.00	0.00	N値	175.4	0.116	27.6	24.46	0.423	0.197	2.151		
	8.50	0.90	砂質土		4.0	0.000	9.30	18.0	19.0	102.40	178.40	6.6	0.000	0.00	0.00	N値	165.9	0.090	31.6	5.83	0.099	0.207	0.479		
10	9.50	1.00														160.8									
	11.50	2.00														169.2	0.067	35.6							

最大応答値深度分布図
ケース ASAHI yNS base



地点名：NH-S-1
基盤に
与える波形：M 7.7 α max=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 0.8 Dcy(建築指針)= 4.3 cm Dcy(高圧ガス指針)= 3.9 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 6.8 cm

地点名：AH-1
基盤に
与える波形：M 7.7 α max=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

PL = 6.0 Dcy(建築指針)= 3.7 cm Dcy(高圧ガス指針)= 6.9 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 18.5 cm

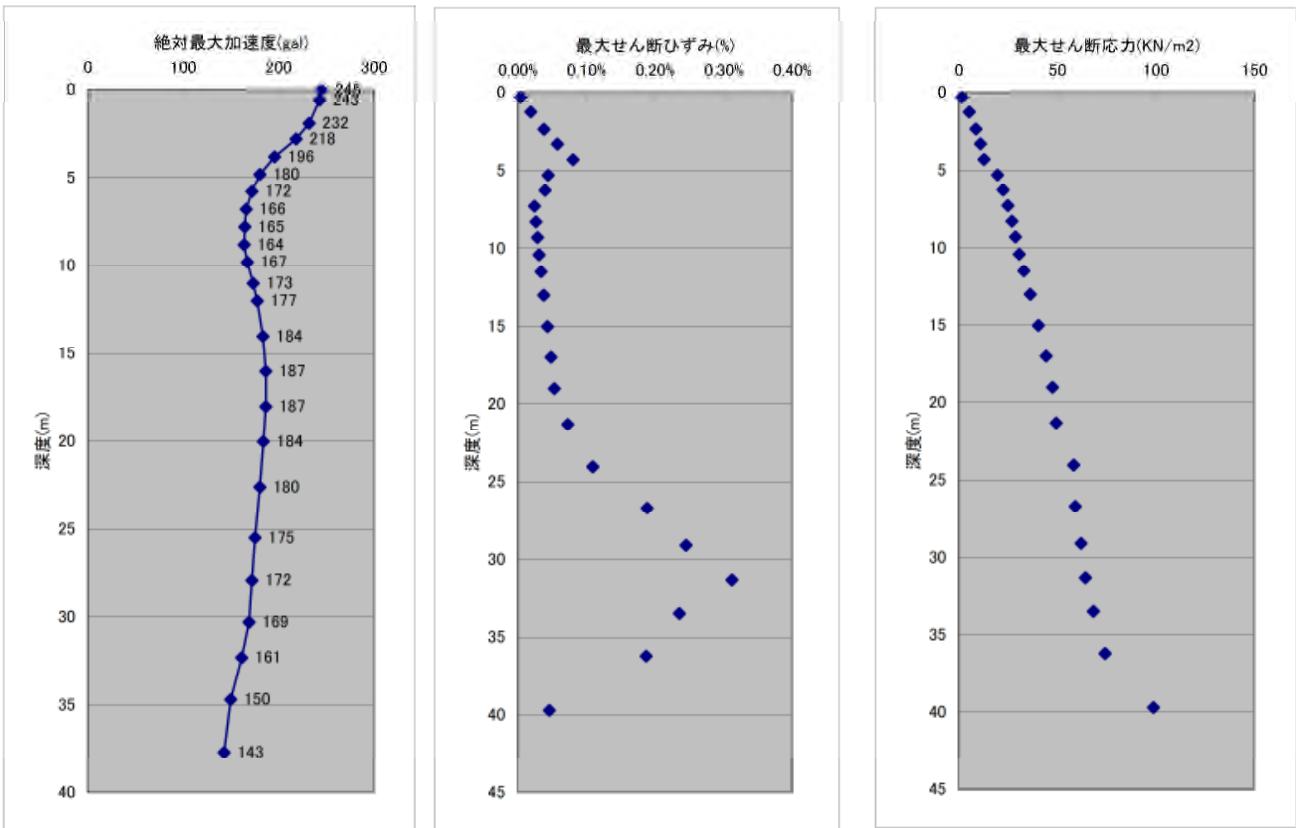
地点名	NH-S-1	P.L.値	0.834	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	ASAH1-yNS-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 2 (%)	**2 σ_d/σ'_v が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	132.43 (gal)	**3 $F_c \sim \angle F$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.91 (m)
基準名	建築基礎構造設計指針			
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値			
Fe>50%の取扱い	△Fe=11一定とする			

標準 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 答 力 出 法	液 を 状 化 確 定	地盤応答値			液状化の判定				判 定																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
				N 値	面 積 二 軸 比	判 定 深 さ	剪 断 強 度	飽 和 重 量	有上 載 効 圧	全上 載 圧	埋 合 材 有 土 率	平 均 粒 径	二 次 振 動 入 力			周 辺 地 盤 種 類	最 大 主 応 力	最 小 主 応 力	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	せん 断 力 断 比		FL																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
																									0	50	既	(m)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	σ' v (kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(gal)	(%)	(kN/m ²)	No	$\leq 1/\sigma'_v$	$\leq d/\sigma'_v$	0	1	2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
0	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													

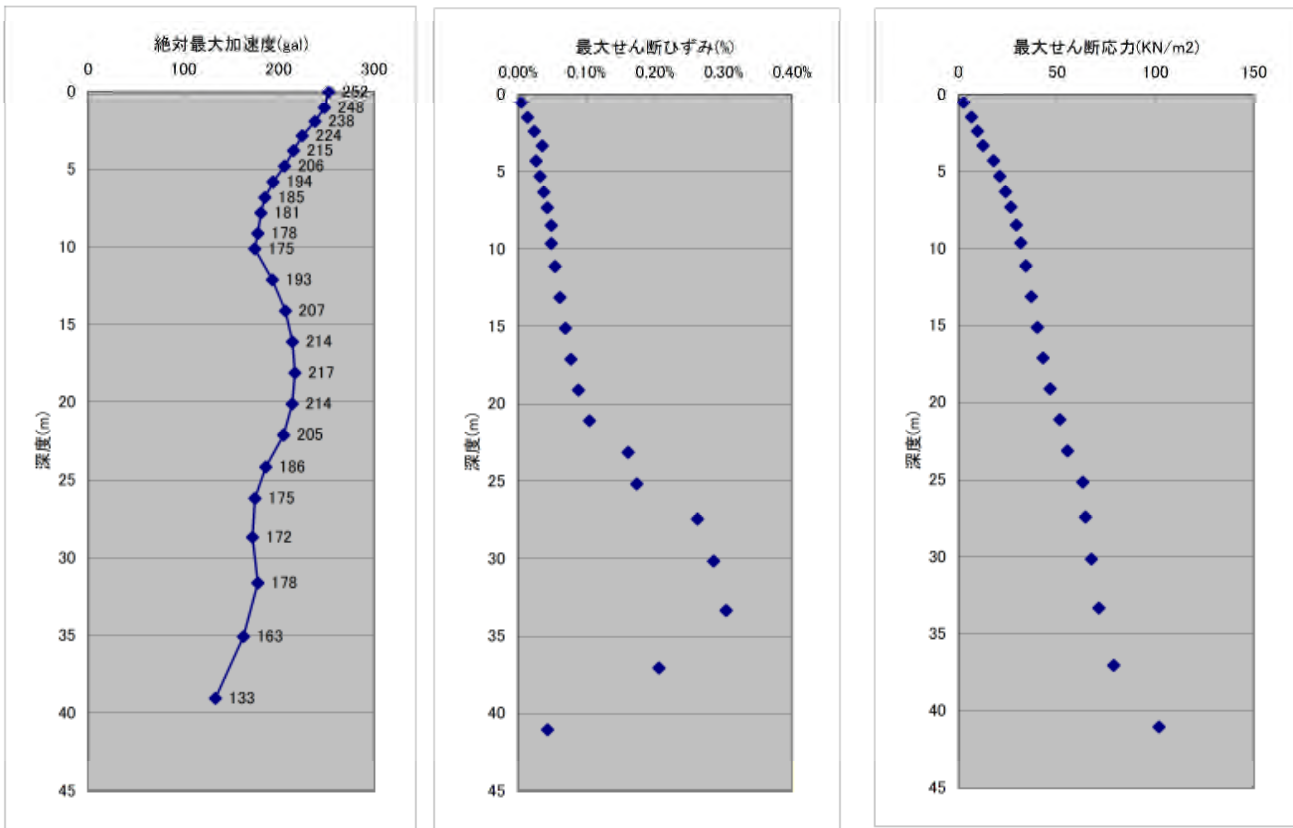
地点名	AH-1	PL値	6.048	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	ASAHI-γ/NS-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	131.69 (gal)	**3 Fc ~ ∇Fグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マツニチュード	7.7	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.05 (m)
基準名	建築基礎構造設計指針			
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値			
Fc>50%の取扱い	∇Ff=11一定とする			

標準 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	土 質 特 性										応 答 力 出 法	液 を 状 化 確 定	地盤応答値		液状化の判定				判 定								
				N 値		振 動 三 軸 比	判定 深 さ	剪 断 重 量	飽 和 重 量	有上 載 効 圧	全上 載 圧	細 骨 粒 有 土 率	平 均 粒 径			コ レ シ ー ン 値 貫 入	周 辺 地 盤 摩 擦	最大 主 応 力	最大 主 剪 断 力	補 正 N 値	剪 断 比 化		せん 断 力 断 比	せん 断 力 断 比	FL					
				0	50																									
(m)	(m)	(m)				RL	(m)	(kN/m ²)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)		(gal)	(%)	(kN/m ²)	Ns	τ / σ' v	τ d / σ' v				0	1	2		
0	0.0																210.4	0.004	6.5											
	1.05	1.05	砂質土			10.0	0.000	1.30	20.0	21.0	23.75	26.25	3.1	0.000	0.00	0.00	N値	209.6	0.012	9.5	20.31	0.245	0.267	0.916						
	1.95	0.90	砂質土			9.0	0.000	2.30	20.0	21.0	34.75	47.25	3.0	0.000	0.00	0.00	N値	207.7	0.022	12.4	15.11	0.167	0.239	0.699						
	2.85	0.90	砂質土			10.0	0.000	3.30	20.0	21.0	45.75	68.25	4.8	0.000	0.00	0.00	N値	204.4	0.034	17.7	14.64	0.163	0.259	0.629						
	3.80	0.95	砂質土			27.0	0.000	4.30	20.0	21.0	55.75	88.25	7.4	0.000	0.00	0.00	N値	199.0	0.025	20.8	38.68	0.600	0.250	2.400						
	4.80	1.00	砂質土			29.0	0.000	5.30	18.0	19.0	64.75	107.25	7.4	0.000	0.00	0.00	N値	194.9	0.031	23.7	38.56	0.600	0.245	2.447						
	5.80	1.00	砂質土			32.0	0.000	6.30	18.0	19.0	73.75	126.25	10.2	0.000	0.00	0.00	N値	190.3	0.037	26.4	42.93	0.600	0.240	2.502						
	6.80	1.00	砂質土			31.0	0.000	7.30	18.0	19.0	82.75	145.25	8.2	0.000	0.00	0.00	N値	186.4	0.043	29.3	37.58	0.600	0.237	2.529						
	7.80	1.00	砂質土			36.0	0.000	8.30	18.0	19.0	91.75	164.25	10.8	0.000	0.00	0.00	N値	181.9	0.050	31.6	43.37	0.600	0.231	2.600						
	9.12	1.32	砂質土			27.0	0.000	9.30	18.0	19.0	100.75	183.25	5.3	0.000	0.00	0.00	N値	174.9	0.051	34.2	36.99	0.600	0.227	2.638						
10	10.12	1.00							18.0	19.0							171.8													
																		0.059	37.0											
	12.12	2.00							18.0	19.0							176.7													

最大応答値深度分布図
ケース ASAHI yNS base



最大応答値深度分布図
ケース ASAHI yNS base



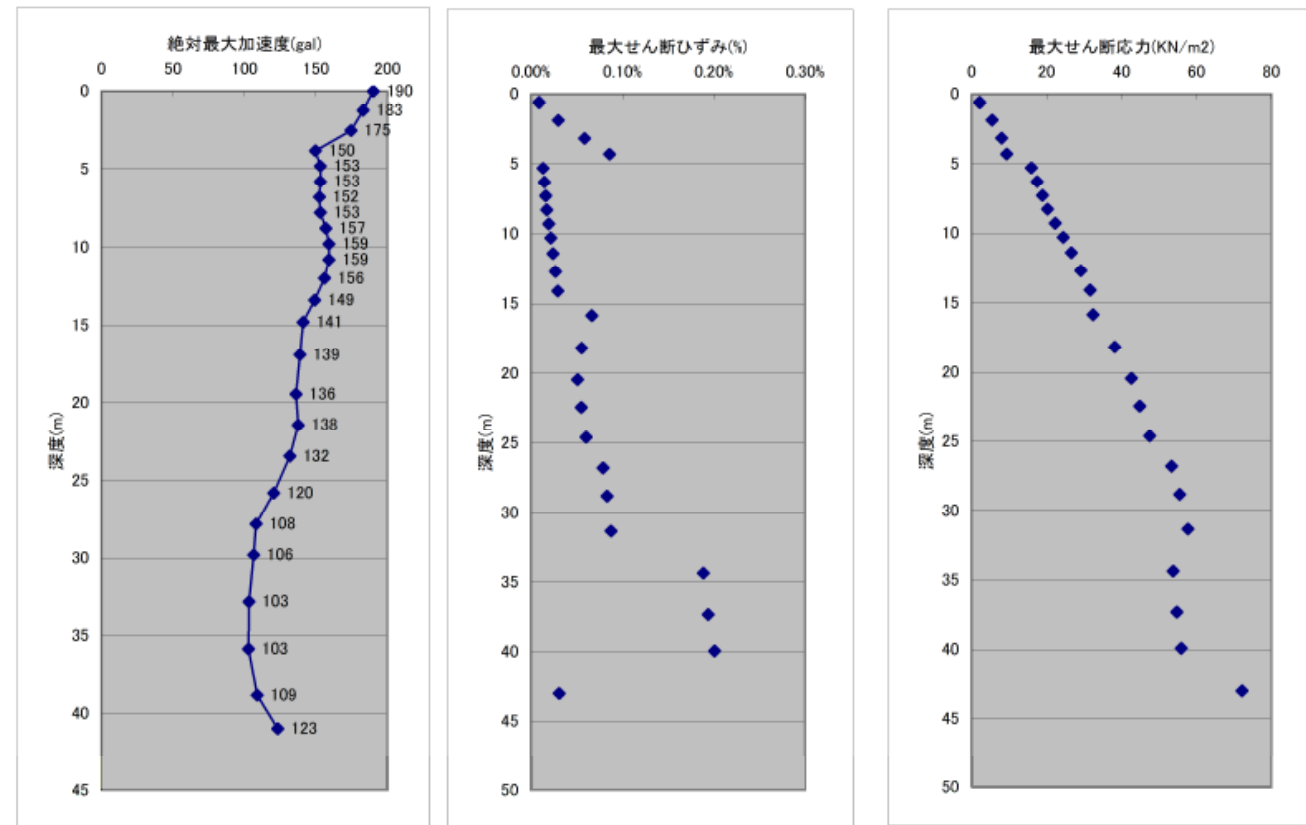
地 点 名：SN-S-1
基盤に
与える波形：M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 2.9 Dcy(建築指針)= 5.0 cm Dcy(高圧ガス指針)= 6.0 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 10.9 cm

地点名	SN-S-1	PL 値	2.905	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	IIOKA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	105.89 (gal)	**3 $F_c \sim \angle Nf$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fe>50%の取扱い	$\angle Nf=11$ 一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 1.20 (m)

標 尺	土 質 特 性												応 算 力 出 法	液 状 化 考 慮 判 定	地震応答値			液状化の判定			判 定																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
	深 度 (m)	層 厚 (m)	土 層 種 別	N 値	振 動 度 三 角 比	判 定 深 さ (m)	湿 潤 重 量 (kN/m³)	飽 和 重 量 (kN/m³)	有 上 載 効 圧 $\sigma'v$ (kN/m²)	全 上 載 圧 (kN/m²)	洞 合 校 正 土 率 (%)	平 均 粒 径 D50			コ ー ヒ ー ン 係 数 費 入 (kN/m³)	周 囲 面 積 膨 張 (kN/m³)	最 大 速 度 (gal)	最 大 変 位 (%)	最 小 大 変 位 せん断力 (kN/m²)	補 正 N 値		液 状 化 比	せん断力断比 $\tau d/\sigma'v$	FL																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
0	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					</

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



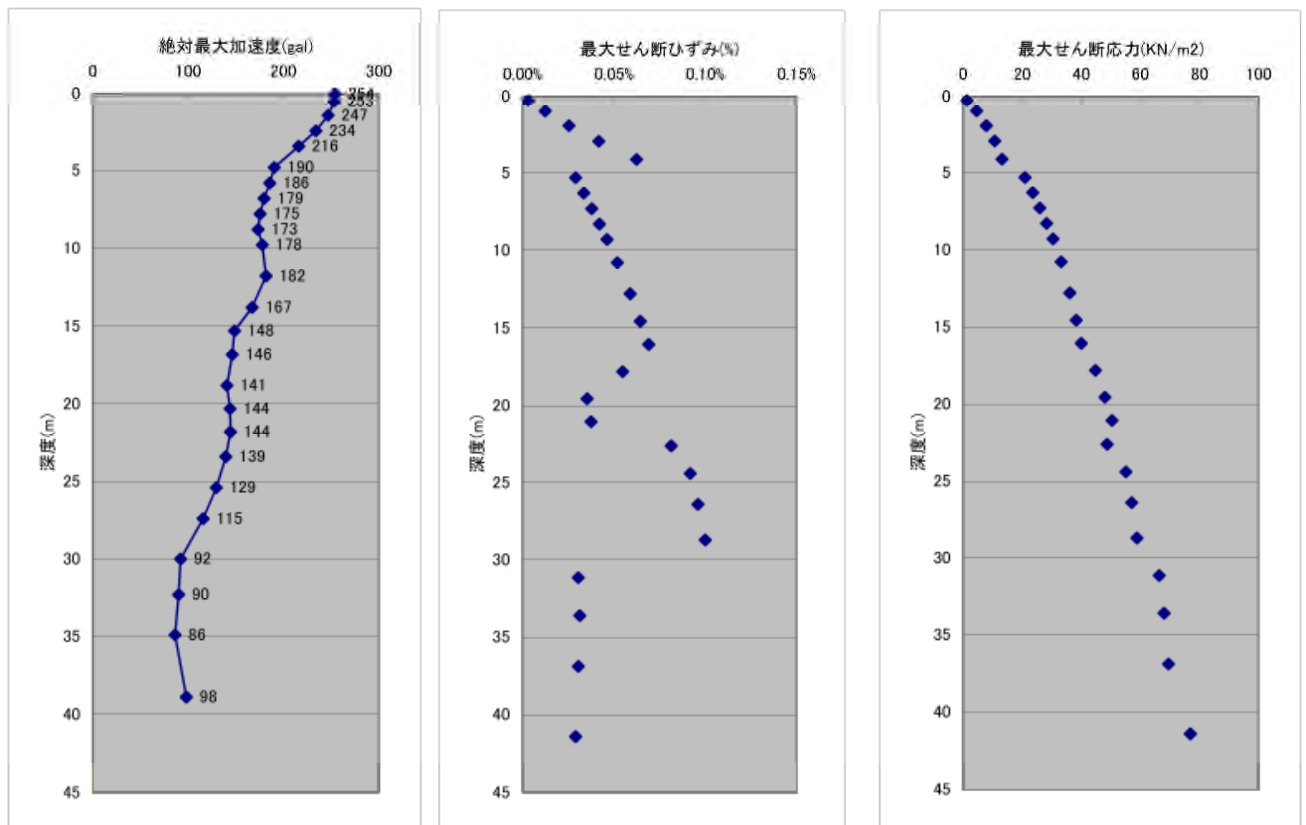
地 点 名：SN-S-2
基盤に
与える波形：M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 6.5 Dcy(建築指針)= 15.8 cm Dcy(高圧ガス指針)= 10.8 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 23.0 cm

地点名	SN-S-2	PL 値	6.531	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	IIOKA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	基盤加速度	92.32 (gal)	**3 Fc ~ ∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
Fc>50%の取扱い	∠Nf=11一定とする	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.43 (m)

標 尺	深 度 (m)	層 厚 (m)	土 層 種 別	土 質 特 性										応 算 力 出 法	液 状 化 考 慮 判 定	地 震 応 答 値					液 状 化 の 判 定					判 定																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
				N 値	振 動 度 三 角 比	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧 σ' v	全 上 載 圧	洞 合 校 正 土 率	平 均 粒 径	コ ー ヒ ー ン 係 数 費 入			周 囲 面 積 膨 張	最 大 速 度	最 大 変 位	最 小 大 変 位	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	判 定	FL	0		1	2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																												
	0	0.0															202.0	0.002	4.5																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					</

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



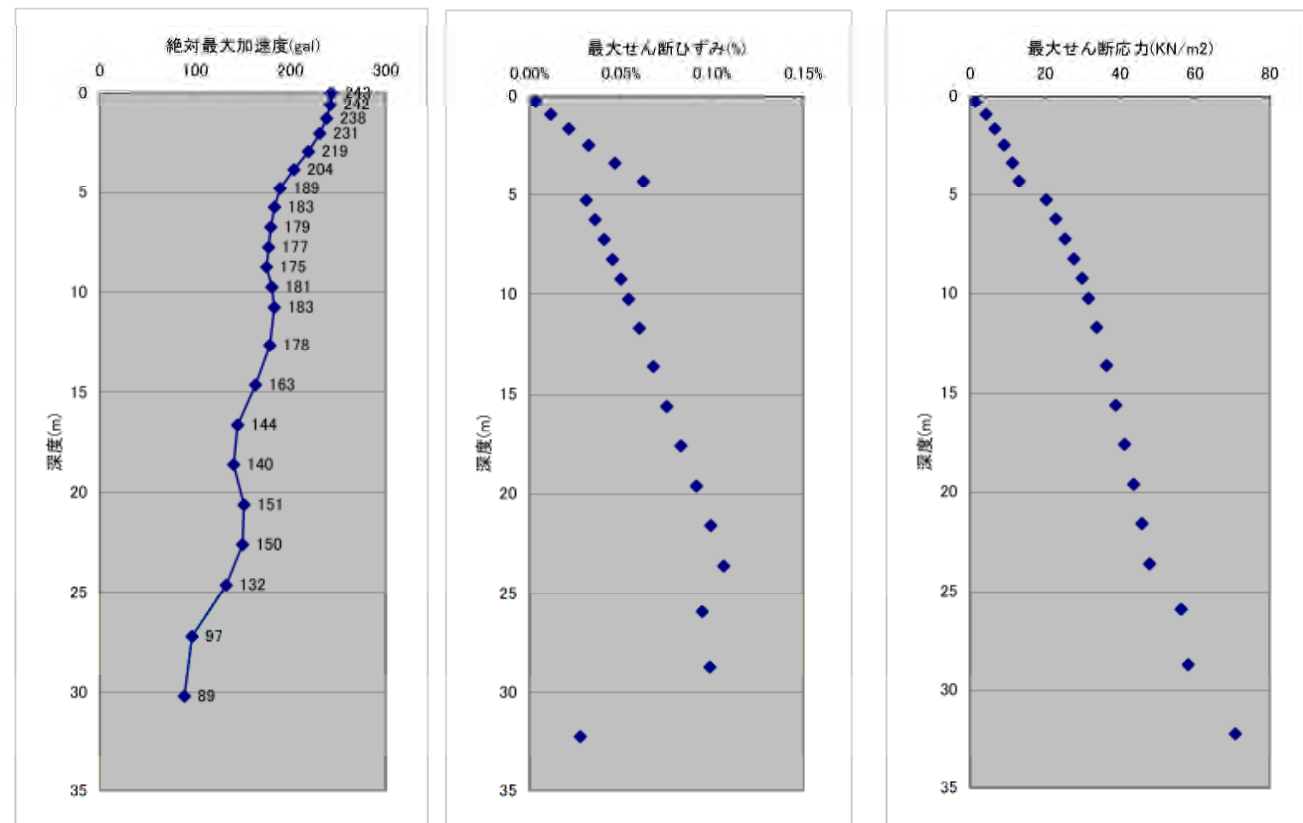
地 点 名 : SG-1
基盤に
与える波形 : M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 13.1 Dcy(建築指針)= 18.8 cm Dcy(高圧ガス指針)= 8.5 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 18.9 cm

地点名	SG-1	PL値	13.146	せん断応力:判定深さが含まれる層(中心)の値
入力波名	IIOKA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		土壌荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' v が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基礎加速度	103.12 (gal)	**3 Fc ~ ∠NF グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fc > 50%の取扱い	∠NF = 11一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 2.05 (m)

深さ (m)	層厚 (m)	土層種類	土 質 特 性										応力 出力 比	液を 状化 考 定	地盤応答値					液状化の判定				
			N 値	振動 度三 比軸	判定 深さ	湿潤 重量	飽和 重量	有上 載効 力 σ' v (kN/m²)	全上 載圧 (kN/m²)	細粒 含有 土率 (%)	平均 粒径 D50	コレシ ン値 貫入 (kN/m²)			周面 抗摩 擦 (kN/m²)	最大 速度 (gal)	最大 歪 (%)	最大 せん 断力 (kN/m²)	補正 N値	液状 化比	せん断 力断比	判 定		
			0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)																	
0	0.0																198.4	0.003	4.3					
	0.60	砂質土			10.0	0.000	26.0	21.0	26.00	26.00	3.3	0.000	0.00	0.00	N値		198.0	0.009	6.6					
	1.30	砂質土			5.0	0.000	26.0	21.0	43.75	46.25	2.7	0.000	0.00	0.00	N値		196.6	0.019	9.1	19.41	**1	**2	**3	
	2.05	砂質土			2.0	0.000	26.0	21.0	54.75	67.25	4.8	0.000	0.00	0.00	N値		193.7	0.039	11.3	7.48	0.112	0.207	0.544	
	2.95	砂質土			2.0	0.000	26.0	21.0	54.75	67.25	4.8	0.000	0.00	0.00	N値		188.3	0.045	13.1	2.68	0.067	0.191	0.351	
	3.85	砂質土			2.0	0.000	4.30	26.0	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		181.0	0.066	20.3	5.29	0.094	0.247	0.379	
	4.80	砂質土			26.0	0.000	5.30	26.0	75.75	108.25	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		175.6	0.028	22.9	29.57	0.600	0.242	2.481	
	5.75	砂質土			31.0	0.000	6.30	18.0	84.75	127.25	7.6	0.000	0.00	0.00	N値		172.6	0.034	25.4	36.46	0.600	0.240	2.502	
	6.75	砂質土			26.0	0.000	7.30	18.0	93.75	146.25	2.5	0.000	0.00	0.00	N値		168.6	0.039	27.7	26.58	0.600	0.236	2.538	
	7.75	砂質土			25.0	0.000	8.30	18.0	102.75	165.25	6.0	0.000	0.00	0.00	N値		163.7	0.044	29.9	25.02	0.512	0.233	2.198	
	8.75	砂質土			27.0	0.000	9.30	18.0	111.75	184.25	5.6	0.000	0.00	0.00	N値		165.3	0.049	31.6	26.00	0.547	0.226	2.419	
	9.75	砂質土						18.0							N値		164.6	0.054	33.8					
	10.75							18.0							N値		160.4	0.062	36.4					

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



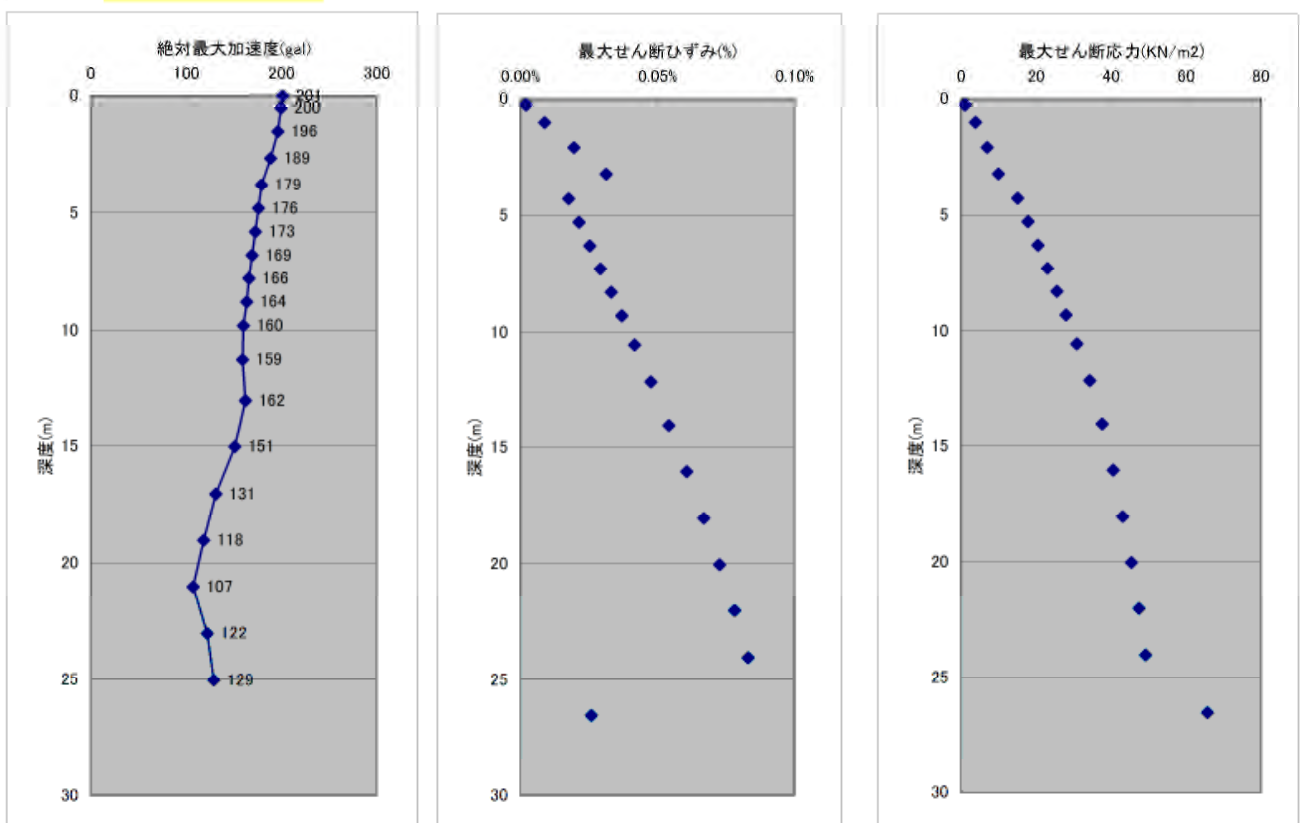
地 点 名 : SG-2
基盤に
与える波形 : M 9.0, $\alpha_{\max}=154\text{gal}$
飯岡本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 2.9 Dcy(建築指針)= 2.6 cm Dcy(高圧ガス指針)= 3.3 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 7.8 cm

地点名	SG-2	PL値	2.860	せん断応力:判定深さが含まれる層(中心)の値
入力波名	IIOKA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		土壌荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基礎加速度	108.41 (gal)	**3 $F_c \sim \angle NF$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
$F_c > 50\%$ の取扱い	$\angle NF = 11$ 一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 2.65 (m)

標 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 力 出 法	液 を 状 考 化 判 定	地盤応答値					液状化の判定					
				N 値	振動度三比軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効力 $\sigma'v$	全上載圧	細粒含有土率	平均粒径	コレシン値貫入			周面抗摩擦	最大速度	最大歪	最大断大せん	補正N値	液状化比	せん断力断比	判定			
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m ³)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)			(gal)	(%)	(kN/m ²)	Na	$\tau 1/\sigma'v$	$\tau d/\sigma'v$	FL	0 1 2		
0	0.0																198.5	0.002	3.8							
	0.50		砂質土	5.0	0.000	1.30				26.00	26.00	4.1	0.000	0.00	0.00	N値		196.0	0.009	7.0						
	1.50		1.00															196.3	0.021	10.0		9.71	**1	**1	**1	
	2.65		1.15	砂質土	6.0	0.000	2.30				46.00	46.00	5.5	0.000	0.00	0.00	N値		190.7	0.021	10.0		9.26	**1	**1	**1
	3.80		1.15	砂質土	9.0	0.000	3.30				60.15	66.65	5.1	0.000	0.00	0.00	N値		181.7	0.034	15.1		11.61	0.141	0.201	0.702
	4.80		1.00	砂質土	45.0	0.000	4.30				70.15	86.65	10.7	0.000	0.00	0.00	N値		177.4	0.018	17.8		59.33	0.600	0.203	2.956
	5.80		1.00	砂質土	41.0	0.000	5.30				79.15	105.65	12.1	0.000	0.00	0.00	N値		173.3	0.023	20.5		52.04	0.600	0.207	2.899
	6.80		1.00	砂質土	32.0	0.000	6.30				88.15	124.65	8.2	0.000	0.00	0.00	N値		170.1	0.027	23.1		37.58	0.600	0.210	2.862
	7.80		1.00	砂質土	52.0	0.000	7.30				97.15	143.65	10.5	0.000	0.00	0.00	N値		165.9	0.031	25.6		58.33	0.600	0.211	2.846
	8.80		1.00	砂質土	39.0	0.000	8.30				106.15	162.65	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		160.6	0.036	28.0		31.59	0.600	0.211	2.843
10	9.80	1.00	砂質土	39.0	0.000	9.30				115.15	181.65	10.0	0.000	0.00	0.00	N値		154.0	0.040	30.9		41.98	0.600	0.215	2.795	
	11.28	1.48															144.6	0.045	34.4							
																		0.051	37.7							

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



地 点 名：HG-S-1
基盤に
与える波形：M 9.0, $\alpha_{max}=195gal$
干潟本震EW 基盤波形引き戻し

PL = 11.9 Dcy(建築指針)= 7.2 cm Dcy(高圧ガス指針)= 13.9 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 19.4 cm

地点名	HG-S-1	PL値	11.841	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	HIGATA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		上裁荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau d / \sigma' v \geq 0.0$ 以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	132.22 (gal)	**3 $F_c \sim \angle N_f$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
Fe>50%の取扱い	$\angle N_f=11$ 一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 0.91 (m)

標 尺	土 質 特 性														応力出 法比法	液状化重 度判定	地震応答値			液状化の判定				判 定
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	振動 度三 比軸	判定 深さ	湿潤 重量	飽和 重量	有上 載効 圧	全上 載圧	補合有 土率	平均 粒径	相対 密 度	相対 面 積 比			最大 速 度	最大 変 位	最大 せん 断力	補正 N値	液状化 比	せん断 力 比	FL	
(m)	(m)	(m)			RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	σ'v	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ1/σ'v	τd/σ'v			
0	0.0															297.4	0.030	4.5						
	0.91	0.91	砂質土		1.0	0.000	18.0	19.0	19.89	23.79	66.7	0.000	0.00	0.00	N値	289.0	0.198	8.9	13.22	0.152	0.306	0.498		
	1.90	0.99	砂質土		4.0	0.000	18.0	19.0	28.89	42.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	231.9	0.079	11.3	15.91	0.175	0.239	0.730		
	2.80	0.90	砂質土		7.0	0.000	18.0	19.0	37.89	61.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	215.8	0.127	14.1	19.90	0.233	0.241	0.965		
	3.80	1.00	砂質土		6.0	0.000	18.0	19.0	46.89	80.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	199.7	0.186	16.3	17.21	0.189	0.234	0.809		
	4.80	1.00	砂質土		3.0	0.000	18.0	19.0	55.89	99.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	180.0	0.179	17.7	12.51	0.147	0.219	0.674		
	5.80	1.00	砂質土		11.0	0.000	18.0	19.0	64.89	118.79	18.2	0.000	0.00	0.00	N値	168.8	0.127	21.6	21.16	0.269	0.234	1.147		
	6.80	1.00	砂質土		18.0	0.000	18.0	19.0	73.89	137.79	26.2	0.000	0.00	0.00	N値	161.6	0.078	23.3	29.35	0.600	0.225	2.665		
	7.80	1.00	砂質土		56.0	0.000	18.0	19.0	82.89	156.79	26.2	0.000	0.00	0.00	N値	156.8	0.091	25.0	69.51	0.600	0.218	2.754		
	8.80	1.00	砂質土		36.0	0.000	18.0	19.0	91.89	175.79	26.2	0.000	0.00	0.00	N値	151.1	0.107	25.6	45.80	0.600	0.203	2.953		
10	10.00	1.20	砂質土		9.0	0.000	18.0	19.0	100.89	194.79	13.7	0.000	0.00	0.00	N値	143.0	0.283	28.6	15.61	0.172	0.208	0.824		
	11.00	1.00	砂質土		0.0	0.000	18.0	19.0	109.29	213.19	66.6	0.000	0.00	0.00	N値	128.9	0.217	30.8	11.00	0.137	0.000			
	12.00	1.00	砂質土		20.0	0.000	16.0	17.0	116.29	230.19	9.1	0.000	0.00	0.00	N値	121.1	0.193	34.0	23.28	0.354	0.000			
			砂質土		3.0	0.000	13.0		123.29	247.19	71.0	0.000	0.00	0.00	N値				13.67	0.156	0.000			
	14.00	2.00	砂質土		0.0	0.000	14.0		130.29	264.19	92.4	0.000	0.00	0.00	N値	133.2	0.175	37.0	11.00	0.137	0.000			
			砂質土		5.0	0.000	15.0		137.29	281.19	92.4	0.000	0.00	0.00	N値				15.22	0.168	0.000			
	16.00	2.00	砂質土		1.0	0.000	16.0	17.0	144.29	298.19	92.4	0.000	0.00	0.00	N値	156.6			11.82	0.142	0.000			
			砂質土		2.0	0.000	17.0		151.29	315.19	26.9	0.000	0.00	0.00	N値		0.132	38.6	10.30	0.132	0.000			
	18.70	2.70	砂質土		4.0	0.000	18.0	17.0	158.29	332.19	52.4	0.000	0.00	0.00	N値	174.4			14.15	0.159	0.000			
	20.00	1.30	砂質土		10.0	0.000	19.0		165.29	349.19	52.4	0.000	0.00	0.00	N値	175.7	0.141	39.9	18.70	0.211	0.000			
20																								

最大応答値深度分布図
ケース HIGATA EW base

