

地点名：HB-3
基盤に与える波形：M7.5, $\alpha_{max}=137gal$
L1（旭基盤）適合波加速度波形図

PL = 12.8 Dcy(建築指針)= 26.1 cm Dcy(高压ガス指針)= 11.3 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 25.3 cm

地点名：UK-1
基盤に与える波形：M7.5, $\alpha_{max}=137gal$
L1（旭基盤）適合波加速度波形図

PL = 3.5 Dcy(建築指針)= 4.7 cm Dcy(高压ガス指針)= 6.1 cm
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 13.6 cm

地点名	HB-3	PL値	12.787	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	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 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	基盤加速度	77.58 (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	7.5	**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 1.67 (m)

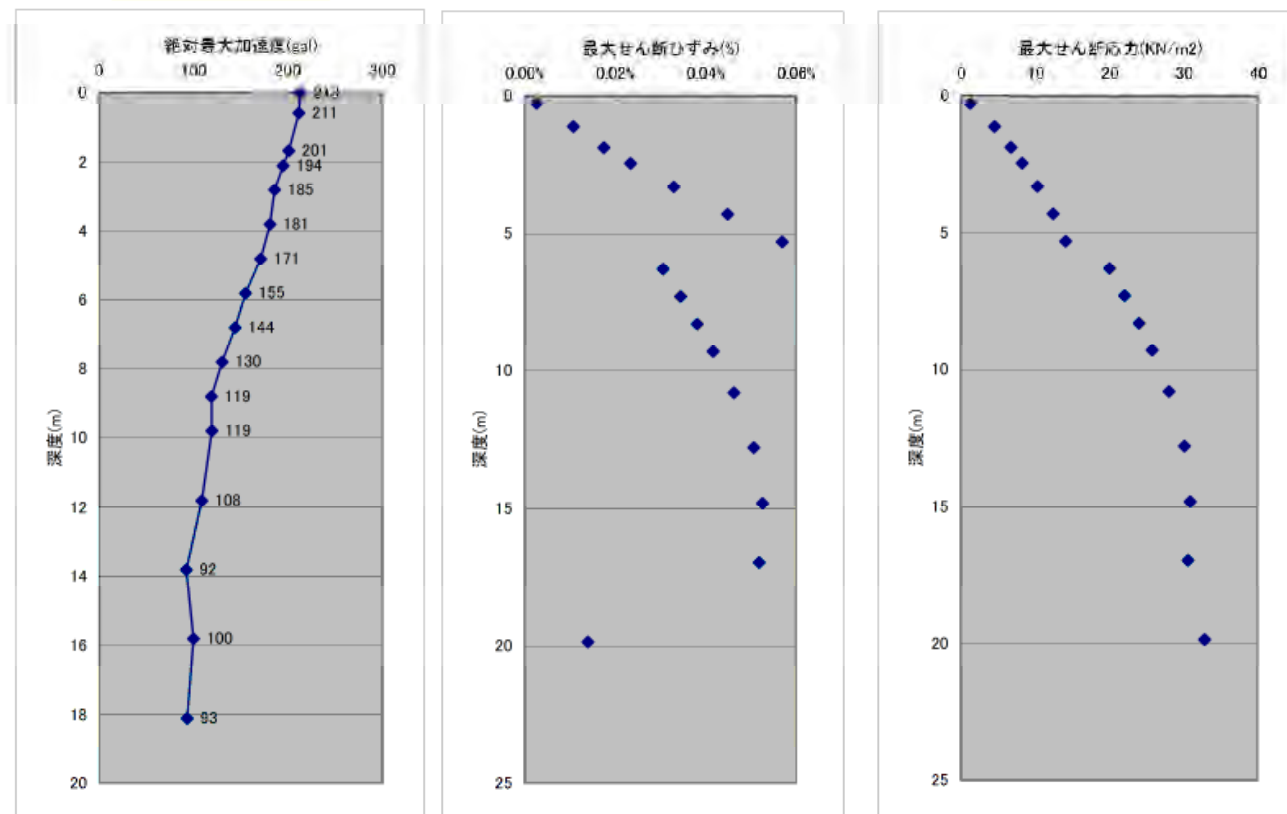
標準深さ (m)	層厚 (m)	土層種類	N値 0 50	土質特性										応力出力比	液を考慮判定	地震応答値					液状化の判定				
				振動 軸度 三比 軸	判定 深さ さ	湿潤 重量	飽和 重量	有上 載 効圧	全上 載圧	結合 率有土 率	平均 粒径	コ シ ン 値 貫入	周低 面抗 摩			最大 速度	最大 変位	最大 せん断 力	補正 N値	液低 状化 比	せん断 力断比	判 定	FL	0 1 2	
0	0.0 0.60	砂質土		3.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	6.7	0.000	0.00	0.00	N値	192.6	0.002	4.6	7.86	**1	**1	**1			
	1.67 2.70	砂質土	3.0	0.000	2.30	20.0	21.0	40.33	46.63	4.2	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	189.7	0.010	6.8	4.68	0.089	0.166	0.535			
	2.70 3.80	砂質土	5.0	0.000	3.30	20.0	21.0	51.33	67.63	2.2	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	183.7	0.017	8.3	6.91	0.108	0.157	0.687			
	3.80 4.80	砂質土	3.0	0.000	4.30	20.0	21.0	62.33	88.63	2.0	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	174.3	0.024	10.3	3.76	0.080	0.147	0.541			
	4.80 5.80	砂質土	4.0	0.000	5.30	20.0	21.0	73.33	109.63	3.6	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	159.5	0.035	12.4	4.62	0.088	0.177	0.498			
	5.80 6.80	砂質土	23.0	0.000	6.30	20.0	21.0	83.33	129.63	2.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	138.4	0.050	14.1	24.94	0.457	0.172	2.653			
	6.80 7.80	砂質土	65.0	0.000	7.30	18.0	19.0	92.33	148.63	4.0	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	128.5	0.068	20.0	66.97	0.600	0.169	3.551			
	7.80 8.80	砂質土	54.0	0.000	8.30	18.0	19.0	101.33	167.63	3.8	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	116.8	0.096	24.0	53.11	0.600	0.165	3.625			
	8.80 9.80	砂質土	27.0	0.000	9.30	18.0	19.0	110.33	186.63	6.2	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	115.1	0.040	25.8	26.89	0.600	0.166	3.624			
	9.80 11.80	砂質土	27.0	0.000	9.30	18.0	19.0	110.33	186.63	6.2	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	110.2	0.043	28.1	20.89	0.600	0.166	3.624			

--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--	--

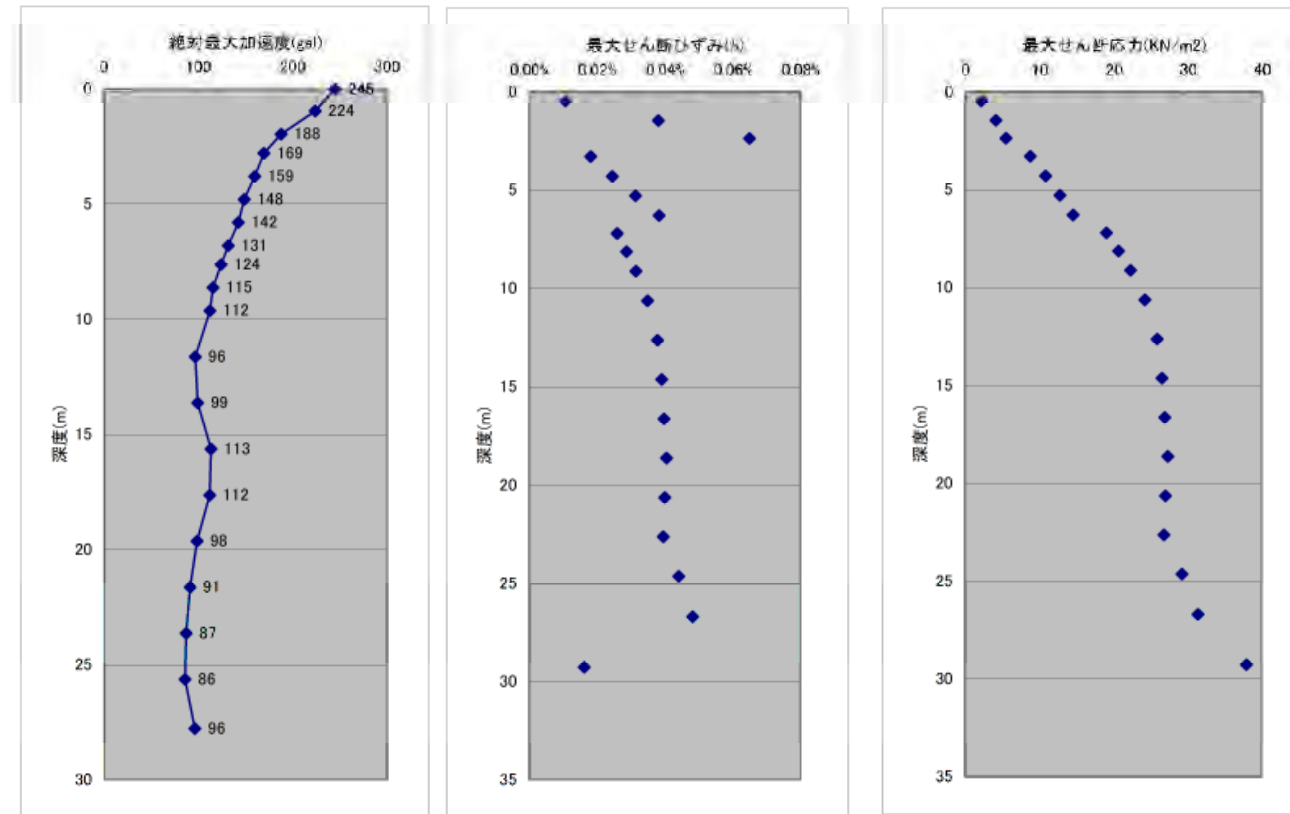
地点名	UK-1	PL値	3.513	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau d / \sigma' v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
基準名	建築基礎構造設計指針	基盤加速度	83.21 (gal)	**3 $F_c \sim \angle N_f$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	マグニチュード	7.5	**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	$\angle N_f = 11$ 一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 0.97 (m)

標準 深さ (m)	層 厚 (m)	土層 種類	N 値 0 50	土 質 特 性										応力出力 比	液を考慮 判定	地震応答値				液状化の判定																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
				振動三軸 軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有上載効 圧	全上載 圧	結合率有土 率	平均粒径	コシン値 貫入	周低面抗 摩			最大速度	最大変 位	最大せん断力	補正 N値	液低状化 比	せん断力 断比	判定	FL	0	1	2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																		
0	0.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											

最大応答値深度分布図
ケース kentiku sonsyo



最大応答値深度分布図
ケース kentiku sonsyo



与える波形: 基盤に M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

Dcy(Dr- ε 關係)= 13.7 cm

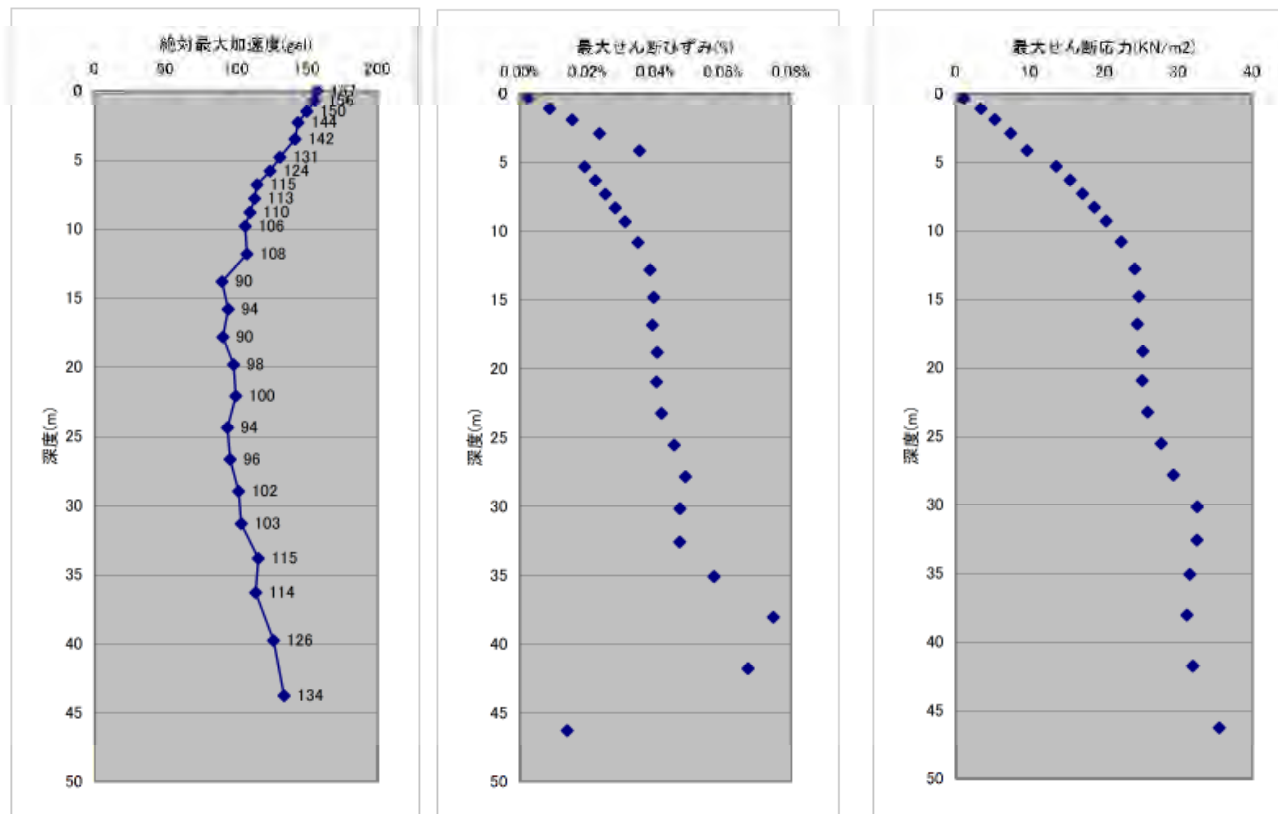
与える波形: M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

Dcy(Dr- ε 關係)=	6.6 cm
----------------	--------

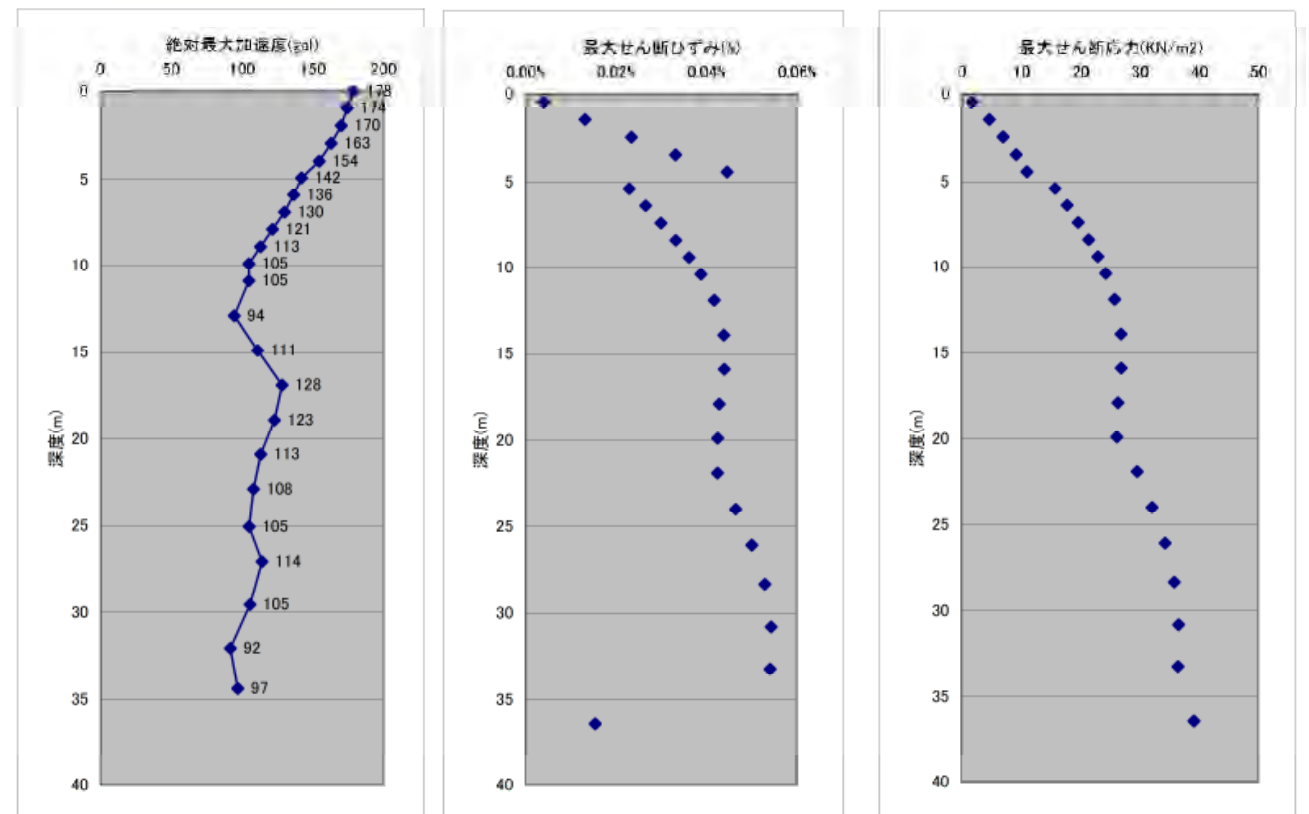
地点名 入力波名		HA-1 kentiku sonsyou		P L値 水の単位体積重量 上載荷重 使用曲線 基盤加速度 マグニチュード 補正係数										5.865 10.0 (kN/m ²) 0.0 (kN/m ²) γ = 5 (%) 96.06 (gal) 7.5 1.000		せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値 (注) 判定外 **1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 Fe≧Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い) **4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である 地下水位面 2.30 (m)										
基準名 判定方法 Fc>50%の取扱い		建築基礎構造設計指針 各層毎のせん断応力と、実測N値 ∠Nf=11一定とする		土 質 特 性										応力出力比法		液を考慮判定		地震応答値		液状化の判定					判 定	
標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	相対密度 三軸 判 定 深 度	判定深さ	含水率 重 量	飽和 重 量	有上 載 効 力	全上 載 圧	細粒含有率	平均粒徑	コ抵抗 剪 入 値	周抵抗 摩 擦			最大 大 変 形	最大 正 せん断力	修正 N 値	液状化 状態比	せん断力 断 比	F L	0 1			
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(%)	(kN/m ³)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)			(gal)	(%)	(kN/m ²)	No	τ l / σ' v	τ d / σ' v				
0	0.0																157.3	-0.905	-3.4							
	0.70	0.70	砂質土	8.0	0.000	1.30	20.9	21.0	26.00	26.00	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		156.3	0.009	5.6							
	1.50	0.80	砂質土	9.0	0.000	2.30	20.9	21.0	46.00	46.00	3.2	0.000	0.00	0.00	N値		154.8	0.016	7.4							
	2.30	0.80	砂質土	5.0	0.000	3.30	20.9	21.0	57.00	67.00	2.4	0.000	0.00	0.00	N値		153.1	0.026	9.6	15.53	**1	0.152		0.104	1.458	
	3.50	1.20	砂質土	8.0	0.000	4.30	20.9	21.0	68.00	88.00	4.4	0.000	0.00	0.00	N値		144.6	0.041	13.5	6.56	0.105	0.109		0.963		
	4.80	1.30	砂質土	1.0	0.000	5.30	20.9	21.0	78.00	108.00	5.0	0.000	0.00	0.00	N値		121.7	0.021	15.4	39.23	0.600	0.128		4.675		
	5.80	1.00	砂質土	35.0	0.000	6.30	18.0	19.0	87.00	127.00	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		115.7	0.024	17.1	42.45	0.600	0.128		4.696		
	6.80	1.00	砂質土	40.0	0.000	7.30	18.0	19.0	96.00	146.00	6.3	0.000	0.00	0.00	N値		108.7	0.028	18.7	48.04	0.600	0.127		4.739		
	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		99.6	0.031	20.2	47.32	0.600	0.125		4.798		
	8.80	1.00	砂質土	46.0	0.000	9.30	18.0	19.0	114.00	184.00	8.5	0.000	0.00	0.00	N値		91.0	0.033	22.3	27.76	0.600	0.127		4.719		
10	9.80	1.00	砂質土	28.0	0.000		18.0	19.0									88.8	0.037	24.1							
	11.80	2.00					18.0	19.0									75.7									

[illegible]

ケース kentiku sonsyo



ケース kentiku sonsyo



地点名：NK-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 5.4 Dcy(建築指針)= 3.0 cm Dcy(高圧ガス指針)= 3.1 cm

Dcy(Dr- ε 関係)= 6.9 cm

地点名：JG-S-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 1.7 Dcy(建築指針)= 6.0 cm Dcy(高圧ガス指針)= 3.6 cm

Dcy(Dr- ε 関係)= 3.2 cm

地点名	NK-1	PL値	5.445	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	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)
基準名	建築基礎構造設計指針	基礎加速度	95.88 (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	7.5	**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
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)

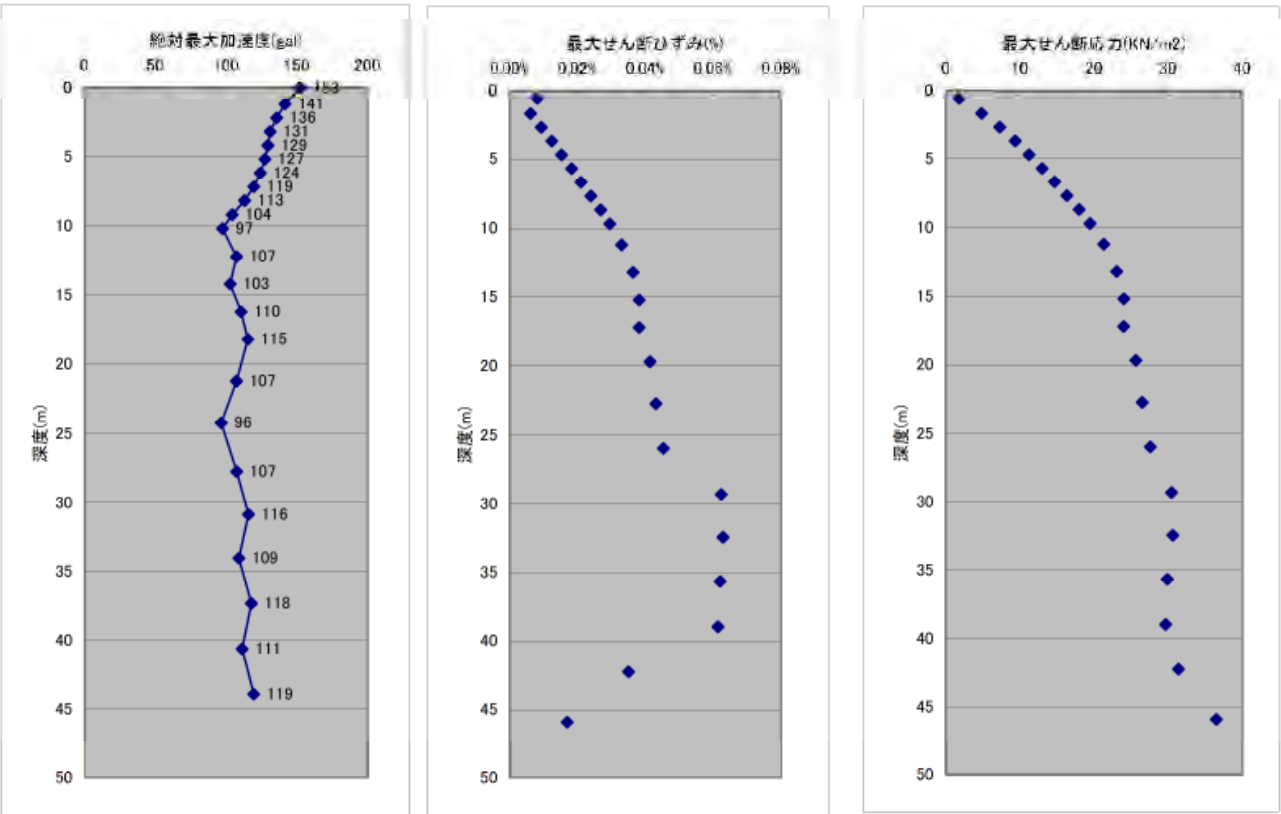
標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応 算 力 出 法	液を状考慮判定	地震応答値					液状化の判定					
				N 値	相対密度三軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有土載効圧 σ' v	全土載圧	割合校有土率	平均粒径	コ抵抗ン値貫入			面抵抗摩擦	最大速度	最大変	最大せん断力	補正N値	液抵抗化比	せん断力断比	判 定			
(m)	(m)	(m)		0 50	FL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ l / σ' v	τ d / σ' v	FL	0	1	2	
0	0.0																132.6	0.007	4.8							
	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	126.3	0.005	7.3	11.42	0.140	0.335	0.418			
	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	126.9	0.008	9.4	25.50	0.502	0.263	1.907			
	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	127.1	0.012	11.2	52.35	0.600	0.227	2.646			
	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	126.1	0.015	13.0	59.09	0.600	0.206	2.918			
	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	123.4	0.018	14.7	44.40	0.600	0.191	3.146			
	6.20	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	118.3	0.022	16.3	26.05	0.552	0.179	3.076			
	7.20	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	110.7	0.025	17.9	24.52	0.427	0.171	2.500			
	8.20	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	100.7	0.028	19.4	45.09	0.600	0.164	3.669			
	9.20	1.00	砂質土		31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	96.90	177.90	6.9	0.000	0.00	0.00	N値	89.6	0.031	21.3	33.46	0.600	0.161	3.731			
	10.20	1.00						18.0	19.0							89.9	0.034	23.0								
	12.20	2.00						18.0	19.0							87.0										

地点名	JG-S-1	PL値	1.702	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	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)
基準名	建築基礎構造設計指針	基礎加速度	121.46 (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	7.5	**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
$F_c > 50\%$ の取扱い	$\angle NF = 11$ 一定とする	補正係数	1.000	地下水位面 1.70 (m)

標尺	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応 力 出 法	液を状考慮判定	地震応答値					液状化の判定					
				N 値	相対密度三軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有土載効圧 $\sigma' v$	全土載圧	割合校有土率	平均粒径	コ抵抗ン値貫入			面抵抗摩擦	最大速度	最大変	最大せん断力	補正N値	液抵抗化比	せん断力断比	判 定			
(m)	(m)	(m)		0 50	FL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	$\tau l / \sigma' v$	$\tau d / \sigma' v$	FL	0	1	2	
0	0.0																141.4	0.002	4.6							
	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	141.4	0.007	7.1	0.00	**1	**1	**1			
	1.70	0.80	砂質土		7.0	0.000	2.30	20.0	21.0	29.40	45.40	2.4	0.000	0.00	0.00	N値	141.5	0.012	9.6	0.00	0.382	0.159	1.143			
	2.70	1.00	砂質土		17.0	0.000	3.30	18.0	19.0	37.40	64.40	2.8	0.000	0.00	0.00	N値	141.3	0.018	12.1	24.19	0.406	0.163	2.496			
	3.80	1.10	砂質土		21.0	0.000	4.30	18.0	19.0	47.40	83.40	3.0	0.000	0.00	0.00	N値	139.8	0.022	14.2	27.44	0.600	0.161	3.731			
	4.80	1.00	砂質土		25.0	0.000	5.30	18.0	19.0	57.40	102.40	2.3	0.000	0.00	0.00	N値	136.8	0.027	16.0	30.37	0.600	0.157	3.831			
	5.80	1.00	砂質土		19.0	0.000	6.30	18.0	19.0	66.40	121.40	2.3	0.000	0.00	0.00	N値	131.0	0.032	17.7	21.66	0.285	0.153	1.868			
	6.70	0.90	砂質土		26.0	0.000	7.30	18.0	19.0	75.40	140.40	2.3	0.000	0.00	0.00	N値	123.0	0.037	18.4	28.02	0.600	0.142	4.234			
	7.60	0.90	砂質土		22.0	0.000	8.30	18.0	19.0	84.40	159.40	6.6	0.000	0.00	0.00	N値	112.0	0.065	20.6	24.46	0.423	0.143	2.949			
	8.50	0.90	砂質土		4.0	0.000	9.30	18.0	19.0	93.40	178.40	6.6	0.000	0.00	0.00	N値	99.7	0.082	22.9	5.83	0.099	0.145	0.682			
	9.50	1.00	砂質土							102.40	178.40	6.6	0.000	0.00	0.00	N値	98.9	0.039	24.6							
	11.50	2.00						18.0	19.0							84.8										

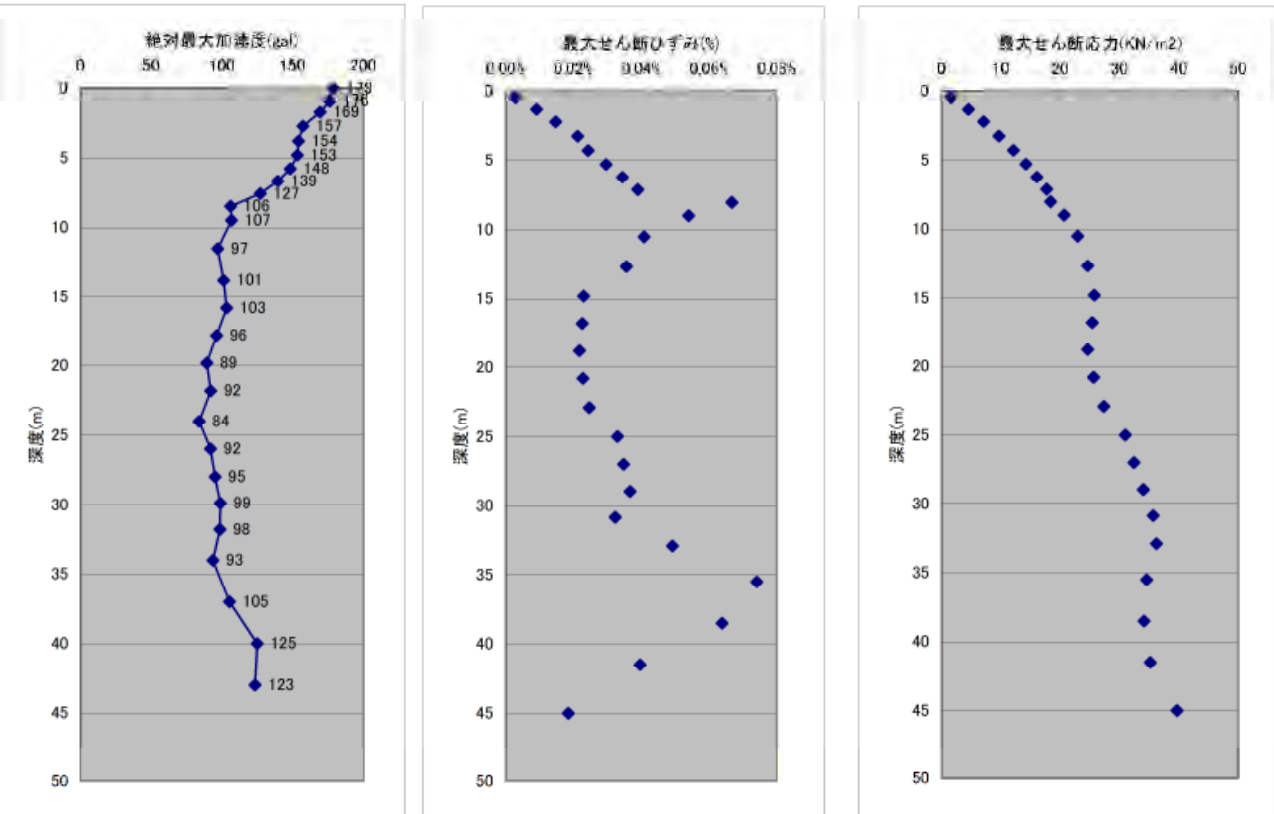
最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



地点名：NH-S-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{max}=137gal$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 0.0 Dcy(建築指針)= 0.0 cm Dcy(高压ガス指針)= 0.7 cm

Dcy(Dr- ϵ 関係)= 0.0 cm

地点名：AH-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{max}=137gal$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 0.0 Dcy(建築指針)= 0.0 cm Dcy(高压ガス指針)= 1.7 cm

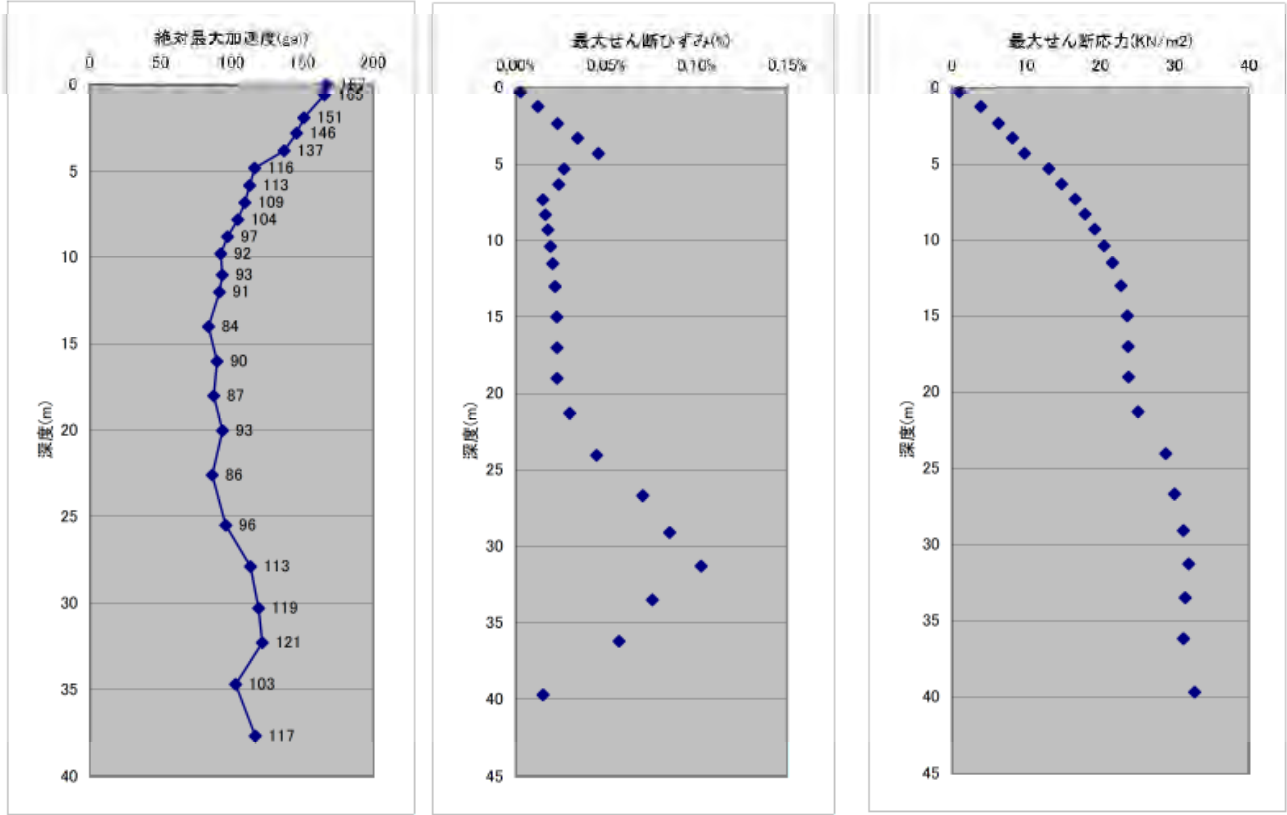
Dcy(Dr- ϵ 関係)= 0.0 cm

地点名	NH-S-1	PL 値	0.000	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値																				
入力波名	kentiku sonsyou	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	$\gamma = 2$ (%)	**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	107.01 (gal)	**3 $Fe \sim \angle NF$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)																				
		マグニチュード	7.5	**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																				
	Fe>50%の取扱い	補正係数	1.000	地下水位面 1.91 (m)																				
	$\angle NF=11$ 一定とする																							
標準		土 質 特 性		地震応答値	液状化の判定																			
尺	深さ	層厚	土層種類	N 値	振動数	判定深さ	湿潤度	飽和度	有土載荷重	全土載荷重	補正土率	平均粒径	コシン値	周振数	応力出	液を	地震	最大	最大	最大	補正	液状	せん	判定
(m)	(m)	(m)		0 50	凡	(m)	(%)	(%)	$\sigma' v$	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)	比法	考慮	最大	最大	最大	補正	状化	断力	判定	
	0.0	0.00	砂質土	7.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	5.8	0.000	0.00	0.00	N値		155.6	0.002	3.9					
	0.00	0.00	砂質土	4.0	0.000	2.30	20.0	21.0	42.49	46.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		138.3	0.011	6.3	0.00	**1	**1	**1	
	1.91	1.31	砂質土	4.0	0.000	2.30	20.0	21.0	53.49	67.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		138.8	0.022	8.1	0.00	0.182	0.125	1.000	
	2.90	0.89	砂質土	4.0	0.000	3.30	20.0	21.0	64.49	88.39	6.3	0.000	0.00	0.00	N値		138.2	0.033	9.8	0.00	0.182	0.118	1.536	
	3.90	1.00	砂質土	5.0	0.000	4.30	20.0	21.0	74.49	98.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		128.0	0.046	13.0	0.00	0.182	0.131	1.389	
	4.90	1.00	砂質土	28.0	0.000	5.30	20.0	21.0	83.49	108.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		105.1	0.026	14.8	40.17	0.600	0.129	4.646	
	5.90	1.00	砂質土	30.0	0.000	6.30	18.0	19.0	92.49	127.39	4.5	0.000	0.00	0.00	N値		90.5	0.024	16.6	32.50	0.600	0.129	4.643	
	6.90	1.00	砂質土	29.0	0.000	7.30	18.0	19.0	92.49	146.39	18.4	0.000	0.00	0.00	N値		82.7	0.014	17.9	37.53	0.600	0.126	4.770	
	7.90	1.00	砂質土	23.0	0.000	8.30	18.0	19.0	101.49	165.39	13.7	0.000	0.00	0.00	N値		84.1	0.016	19.2	29.34	0.429	0.123	3.493	
	8.90	1.00	砂質土	31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	110.49	184.39	14.7	0.000	0.00	0.00	N値		84.7	0.017	20.5	36.14	0.600	0.121	4.975	
	9.90	1.00	砂質土				18.0	19.0	119.49	203.39	15.7	0.000	0.00	0.00	N値		83.4	0.018	21.6					
	10.90	1.00	砂質土				18.0	19.0	128.49	222.39	16.7	0.000	0.00	0.00	N値		79.4	0.019	22.8					
	11.02	1.22					18.0	19.0																
	12.02	1.00					18.0	19.0																

地点名	AH-1	PL 値	0.000	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値																				
入力波名	kentiku sonsyou	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	120.94 (gal)	**3 $Fe \sim \angle NF$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)																				
		マグニチュード	7.5	**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																				
	Fe>50%の取扱い	補正係数	1.000	地下水位面 1.05 (m)																				
	$\angle NF=11$ 一定とする																							
標準		土 質 特 性		地震応答値																				
尺	深さ	層厚	土層種類	N 値	振動数	判定深さ	湿潤度	飽和度	有土載荷重	全土載荷重	補正土率	平均粒径	コシン値	周振数	応力出	液を	地震	最大	最大	最大	補正	液状	せん	判定
(m)	(m)	(m)		0 50	凡	(m)	(%)	(%)	$\sigma' v$	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)	比法	考慮	最大	最大	最大	補正	状化	断力	判定	
0	0.0	0.00	砂質土	7.0	0.000	1.30	20.0	21.0	26.00	26.00	5.8	0.000	0.00	0.00	N値		131.8	0.002	3.9					
	1.05	1.05	砂質土	4.0	0.000	2.30	20.0	21.0	42.49	46.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		130.1	0.011	6.3	0.00	**1	**1	**1	
	1.95	0.90	砂質土	4.0	0.000	2.30	20.0	21.0	53.49	67.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		127.6	0.022	8.1	0.00	0.182	0.125	1.000	
	2.85	0.90	砂質土	4.0	0.000	3.30	20.0	21.0	64.49	88.39	6.3	0.000	0.00	0.00	N値		127.7	0.033	9.8	0.00	0.182	0.118	1.536	
	3.80	0.95	砂質土	5.0	0.000	4.30	20.0	21.0	74.49	108.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値		125.5	0.046	13.0	0.00	0.182	0.131	1.389	
	4.80	1.00	砂質土	28.0	0.000	5.30	18.0	19.0	83.49	127.39	4.5	0.000	0.00	0.00	N値		121.5	0.026	14.9	40.17	0.600	0.129	4.646	
	5.80	1.00	砂質土	30.0	0.000	6.30	18.0	19.0	92.49	146.39	18.4	0.000	0.00	0.00	N値		114.5	0.024	16.6	32.50	0.600	0.129	4.643	
	6.80	1.00	砂質土	29.0	0.000	7.30	18.0	19.0	101.49	165.39	13.7	0.000	0.00	0.00	N値		104.6	0.014	17.9	37.53	0.429	0.123	3.493	
	7.80	1.00	砂質土	23.0	0.000	8.30	18.0	19.0	110.49	184.39	14.7	0.000	0.00	0.00	N値		96.2	0.016	19.2	28.34	0.600	0.126	4.770	
	8.80	1.00	砂質土	31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	119.49	203.39	15.7	0.000	0.00	0.00	N値		87.0	0.017	20.5	36.14	0.600	0.121	4.975	
	9.80	1.00	砂質土				18.0	19.0	128.49	222.39	16.7	0.000	0.00	0.00	N値		85.0	0.018	21.6					
	10.80	1.00	砂質土				18.0	19.0	137.49	241.39	17.7	0.000	0.00	0.00	N値		80.0	0.019	22.8					
	12.12	2.00					18.0	19.0									80.0							

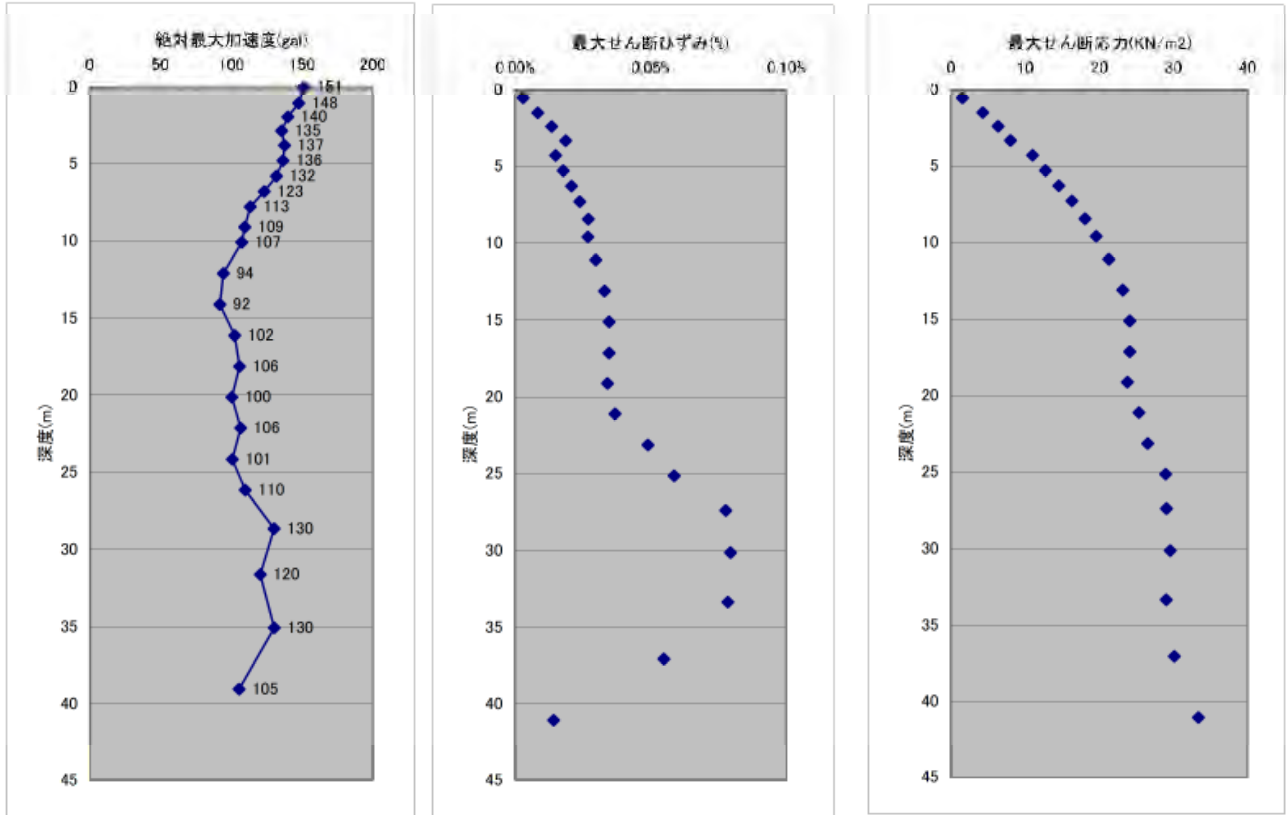
最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



地点名：SN-S-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1(旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 0.4 Dcy(建築指針)= 1.8 cm Dcy(高压ガス指針)= 2.4 cm

Dcy(Dr- ε 関係)= 4.1 cm

地点名：SN-S-2

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1(旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 0.0 Dcy(建築指針)= 0.0 cm Dcy(高压ガス指針)= 2.2 cm

Dcy(Dr- ε 関係)= 0.0 cm

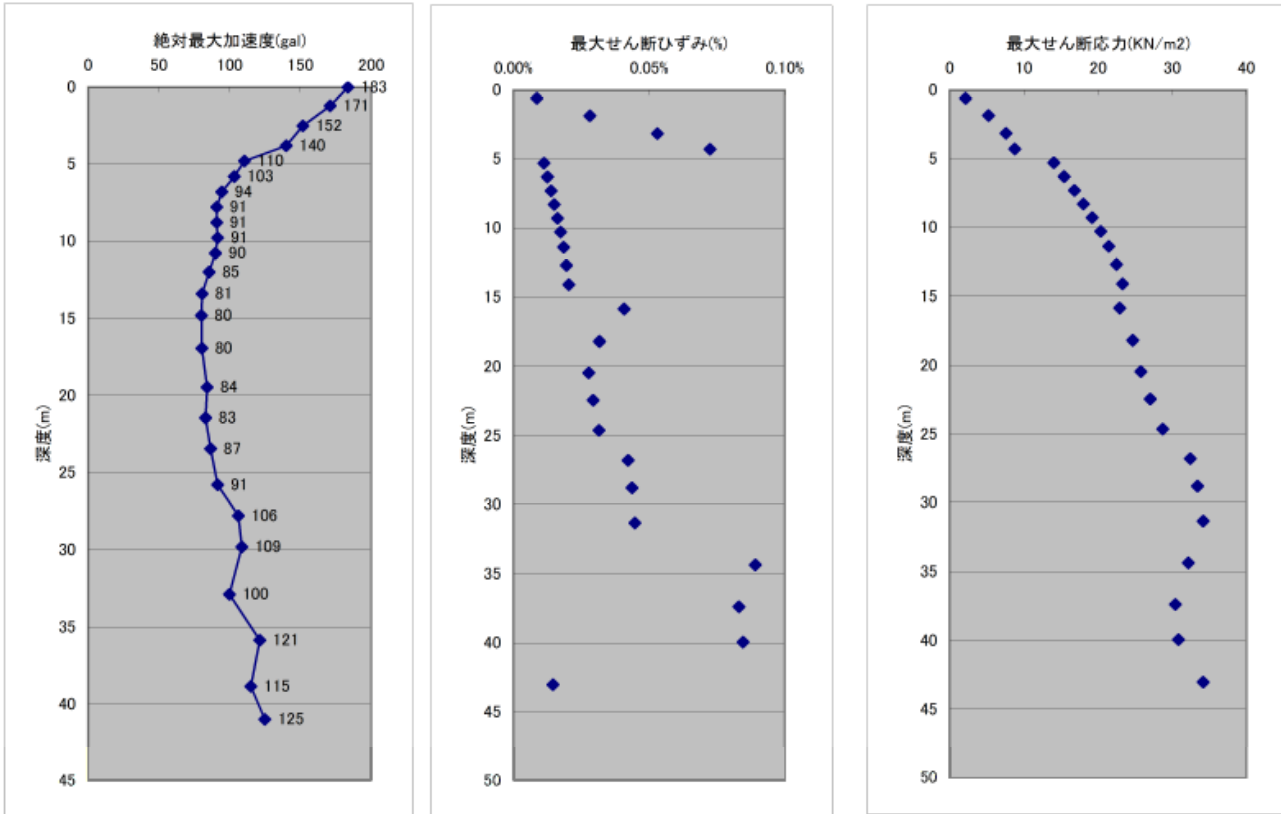
地点名	SN-S-1	P L値	0.402	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	水の単位体積重量	10.0 (kN/m ³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m ²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	115.39 (gal)	**3 Fc ~∠Nfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	7.5	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 1.20 (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	N 値 0 50	振動動度三比軸 RL	判定深さ (m)	土 質 特 性				有上載効圧 σ' v (kN/m ²)	全上載圧 (kN/m ²)	割合 飽和率 (%)	平均粒径 D50	コシ抵抗 σ' v (kN/m ²)	周面抵抗 σ' v (kN/m ²)	応算力出比法	液を状考慮判定	地震応答値			液状化の判定				判 定
							飽和重量	飽和重量	飽和重量	最大速度									最大変位	最大せん断力	補正N値	液抵抗比	せん断力比	FL	0	
	0	0.0																	151.1	0.007	5.2	0.00	0.182	0.196	0.928	
	1.20	1.20	砂質土	5.0	0.000	1.30	20.0	21.0	25.10	26.10	4.3	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		147.6	0.025	7.6	0.00	0.182	0.136	1.335		
	2.50	1.30	砂質土	2.0	0.000	2.30	20.0	21.0	36.10	47.10	4.3	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		138.2	0.051	8.8	0.00	0.182	0.121	1.507		
	3.80	1.30	砂質土	2.0	0.000	3.30	20.0	21.0	47.10	68.10	4.3	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		117.2	0.079	14.0	0.00	0.182	0.157	1.162		
	4.80	1.00	砂質土	8.0	0.000	4.30	20.0	21.0	58.10	89.10	5.0	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		84.9	0.011	15.4	33.59	0.600	0.147	4.082		
	5.80	1.00	砂質土	28.0	0.000	5.30	18.0	19.0	66.10	109.10	2.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		81.0	0.012	16.8	24.80	0.447	0.142	3.157		
	6.80	1.00	砂質土	22.0	0.000	6.30	18.0	19.0	77.10	128.10	2.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		79.1	0.013	18.0	28.46	0.600	0.136	4.415		
	7.80	1.00	砂質土	26.0	0.000	7.30	18.0	19.0	86.10	147.10	5.6	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		77.4	0.014	19.2	25.22	0.479	0.131	3.650		
	8.80	1.00	砂質土	29.0	0.000	8.30	18.0	19.0	96.10	166.10	9.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		75.6	0.015	20.3	32.36	0.600	0.127	4.734		
	9.80	1.00	砂質土	31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	104.10	185.10	6.9	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		74.5	0.016	21.4						
	10.80	1.00					18.0	19.0										74.9	0.017	22.5						
	12.01	1.21					18.0	19.0										75.2								

地点名 入力波名		SN-S-2 kentiku sonsyou		PL値 水の単位体積重量 上載荷重 使用曲線 基礎加速度 マグニチュード 補正係数		0.000 10.0 (kN/m ³) 0.0 (kN/m ²) γ= 5 (%) 88.01 (gal) 7.5 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 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 Fc ~ ∠Nf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																				
基準名 判定方法 Fc>50%の取扱い		建築基礎構造設計指針 各層毎のせん断応力と、実測N値 ∠Nf=11一定とする						地下水位面 1.43 (m)																				
標尺	深さ	層厚	土層種類	N 値	振動動度三比軸	判定深さ	土 質 特 性				有上載効圧	全上載圧	割合飽和率	平均粒径	コシ抵抗値貫入	周面抵抗摩擦	応算力出比法	液を状考慮判定	地震応答値		液状化の判定				判 定			
							0 50	飽和重量	飽和重量	飽和重量									最大速度	最大変位	最大せん断力	補正N値	液抵抗比	せん断力比		FL	0	1
(m)	(m)	(m)			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	τ / σ' v	τ d / σ' v	F L				
0	0.0	0.50																	183.5	0.002	3.6							
	1.43	0.93	砂質土														N値		177.8	0.009	6.3	0.00	**1	**1	**1			
	2.43	1.00	砂質土														N値		176.6	0.019	8.5	0.00	0.182	0.145	1.254			
	3.43	1.00	砂質土														N値		165.3	0.033	10.8	0.00	0.182	0.143	1.275			
	4.40	1.27	砂質土														N値		140.8	0.051	16.0	0.00	0.182	0.173	1.053			
	5.80	1.00	砂質土														N値		130.5	0.022	18.0	35.45	0.600	0.167	3.598			
	6.80	1.00	砂質土														N値		121.2	0.026	19.8	31.15	0.600	0.163	3.691			
	7.80	1.00	砂質土														N値		112.3	0.029	21.6	37.48	0.600	0.159	3.768			
	8.80	1.00	砂質土														N値		101.4	0.032	23.2	35.10	0.600	0.155	3.866			
	9.80	1.00	砂質土														N値		96.7	0.035	25.4	20.53	0.251	0.156	1.612			
10																				0.039	27.5							
	11.80	2.00																		87.9								
																				0.042	28.4							
	13.80	2.00																		93.5								

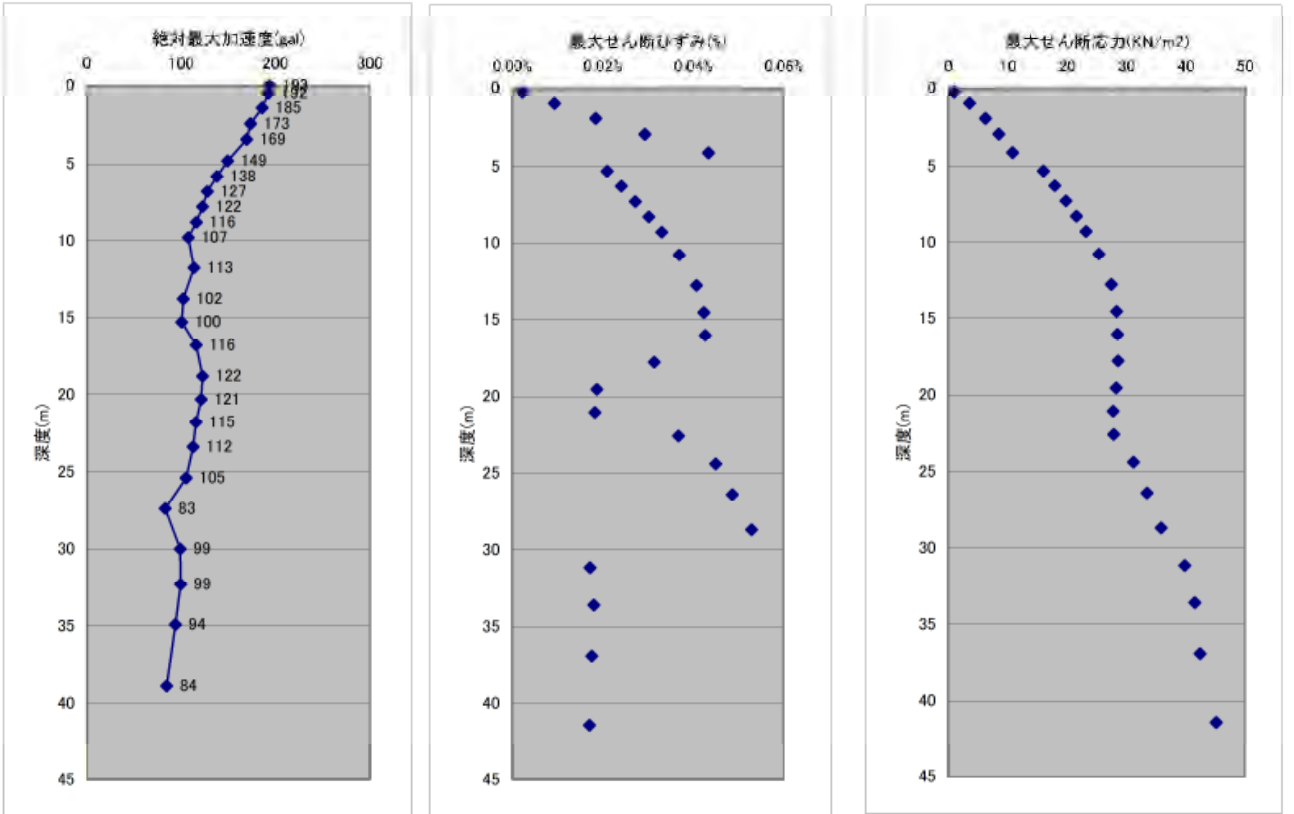
最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



地点名：SG-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 7.5 Dcy(建築指針)= 17.1 cm Dcy(高压ガス指針)= 8.3 cm

Dcy(Dr- ϵ 関係)= 18.9 cm

地点名：SG-2

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$
L1 (旭基盤) 適合波加速度波形図

PL = 0.0 Dcy(建築指針)= 0.0 cm Dcy(高压ガス指針)= 1.3 cm

Dcy(Dr- ϵ 関係)= 0.0 cm

地点名	SG-1	PL値	7.540	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	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	$\gamma = 5$ (%)	**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	88.76 (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	7.5	**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 2.05 (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	$\angle Nf=11$ 一定とする			

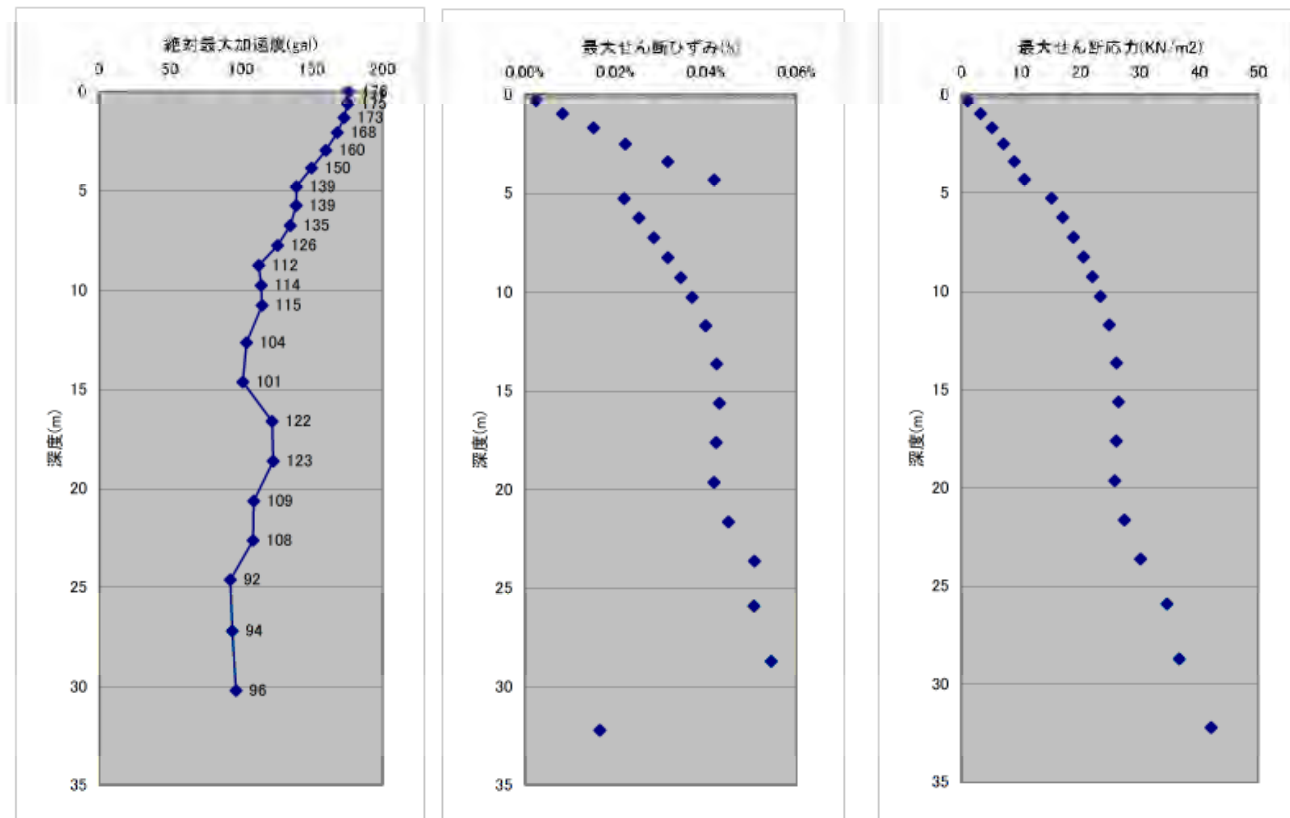
標高	深さ	土質特性											応答力出法	液を考慮判定	地震応答値						液状化の判定				
		層厚	土層種類	N値	振動三比軸	判定深さ	浸透重量	飽和重量	有上載効圧	全上載圧	割合含有土率	平均粒径	下限値	下限値	最大速度	最大変位	最大せん断力	補正N値	液状化比	せん断力断比	判定	FL	0	1	2
	0	0.0	砂質土	10.0	0.000	1.30	26.00	26.00	3.3	0.000	0.00	0.00	N値		172.3	0.002	3.2	19.41	**1	**1	**1				
	0.60	0.60	砂質土	5.0	0.000	2.30	43.75	46.25	2.7	0.000	0.00	0.00	N値		171.8	0.008	5.2	7.48	0.112	0.133	0.847				
	1.20	0.70	砂質土	2.0	0.000	4.30	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		169.9	0.015	7.1	2.68	0.067	0.126	0.533				
	2.05	0.75	砂質土	2.0	0.000	4.30	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		166.2	0.024	8.9	0.050	0.094	0.150	0.623				
	2.95	0.90	砂質土	2.0	0.000	3.30	54.75	67.25	4.8	0.000	0.00	0.00	N値		159.1	0.036	10.6	2.68	0.067	0.126	0.533				
	3.85	0.90	砂質土	2.0	0.000	4.30	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		148.2	0.050	15.2	5.20	0.094	0.150	0.623				
	4.80	0.95	砂質土	26.0	0.000	5.30	75.75	108.25	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		131.9	0.023	17.1	29.57	0.609	0.147	4.089				
	5.75	0.95	砂質土	31.0	0.000	6.30	84.75	127.25	7.6	0.000	0.00	0.00	N値		124.5	0.027	18.9	36.46	0.609	0.145	4.139				
	6.75	1.00	砂質土	26.0	0.000	7.30	93.75	146.25	2.5	0.000	0.00	0.00	N値		115.2	0.030	20.6	26.58	0.600	0.143	4.201				
	7.75	1.00	砂質土	25.0	0.000	8.30	102.75	165.25	6.0	0.000	0.00	0.00	N値		105.3	0.034	22.1	25.62	0.512	0.140	3.661				
	8.75	1.00	砂質土	27.0	0.000	9.30	111.75	184.25	5.6	0.000	0.00	0.00	N値		95.8	0.037	23.4	26.00	0.547	0.136	4.021				
	9.75	1.00					18.0	19.0							90.8	0.039	24.9								
	10.75	1.00					18.0	19.0							88.8	0.042	26.1								
	12.62	1.87					18.0	19.0							93.4	0.044	26.5								
	14.62	2.00					18.0	19.0							111.0	0.044	26.1								

地点名	SG-2	PL値	0.000	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	kentiku sonsyou	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	$\gamma = 5$ (%)	**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	84.87 (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	7.5	**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 2.65 (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	$\angle Nf=11$ 一定とする			

標高	深さ	土質特性											応答力出法	液を考慮判定	地震応答値						液状化の判定				
		層厚	土層種類	N値	振動三比軸	判定深さ	浸透重量	飽和重量	有上載効圧	全上載圧	割合含有土率	平均粒径	下限値	下限値	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	判定	FL	0	1	2
	0	0.0	砂質土	5.0	0.000	1.30	26.00	26.00	4.1	0.000	0.00	0.00	N値		162.6	0.002	3.2	9.71	**1	**1	**1				
	0.60	0.60	砂質土	5.0	0.000	2.30	43.75	46.25	2.7	0.000	0.00	0.00	N値		161.9	0.007	6.2	7.48	0.112	0.133	0.847				
	1.20	0.70	砂質土	2.0	0.000	4.30	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		159.6	0.016	8.7	2.68	0.067	0.126	0.533				
	2.05	0.75	砂質土	2.0	0.000	4.30	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		153.7	0.027	13.0	11.61	0.141	0.140	1.004				
	2.95	0.90	砂質土	2.0	0.000	3.30	54.75	67.25	4.8	0.000	0.00	0.00	N値		153.7	0.015	15.1	59.33	0.600	0.140	4.288				
	3.85	0.90	砂質土	2.0	0.000	4.30	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値		150.1	0.018	17.4	52.04	0.600	0.143	4.199				
	4.80	0.95	砂質土	26.0	0.000	5.30	75.75	108.25	3.6	0.000	0.00	0.00	N値		145.0	0.018	17.4	52.04	0.600	0.143	4.199				
	5.75	0.95	砂質土	31.0	0.000	6.30	84.75	127.25	7.6	0.000	0.00	0.00	N値		138.4	0.022	19.5	37.58	0.600	0.144	4.173				
	6.75	1.00	砂質土	26.0	0.000	7.30	93.75	146.25	2.5	0.000	0.00	0.00	N値		138.1	0.025	21.5	38.33	0.600	0.144	4.171				
	7.75	1.00	砂質土	25.0	0.000	8.30	102.75	165.25	6.0	0.000	0.00	0.00	N値		130.1	0.029	23.5	31.59	0.600	0.144	4.170				
	8.75	1.00	砂質土	27.0	0.000	9.30	111.75	184.25	5.6	0.000	0.00	0.00	N値		126.0	0.032	25.8	41.98	0.600	0.146	4.120				
	9.75	1.00					18.0	19.0							108.0	0.035	28.4								
	10.75	1.00					18.0	19.0							104.0	0.039	30.6								

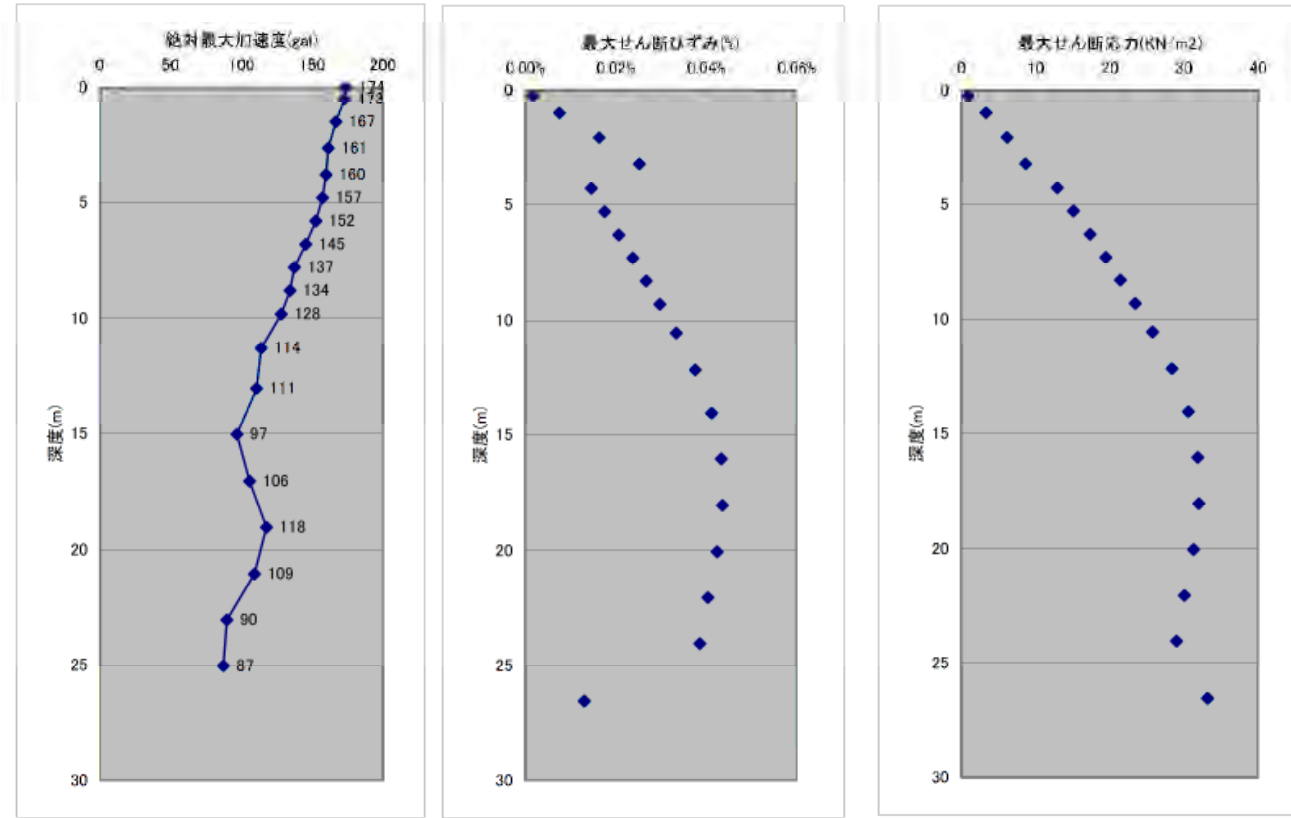
最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



地 点 名：HG-S-1

基盤に
与える波形： M7.5, $\alpha_{\max}=137\text{gal}$

L1（旭基盤）適合波加速度波形図

PL = 2.9 Dcy(建築指針)= 1.9 cm Dcy(高圧ガス指針)= 5.9 cm

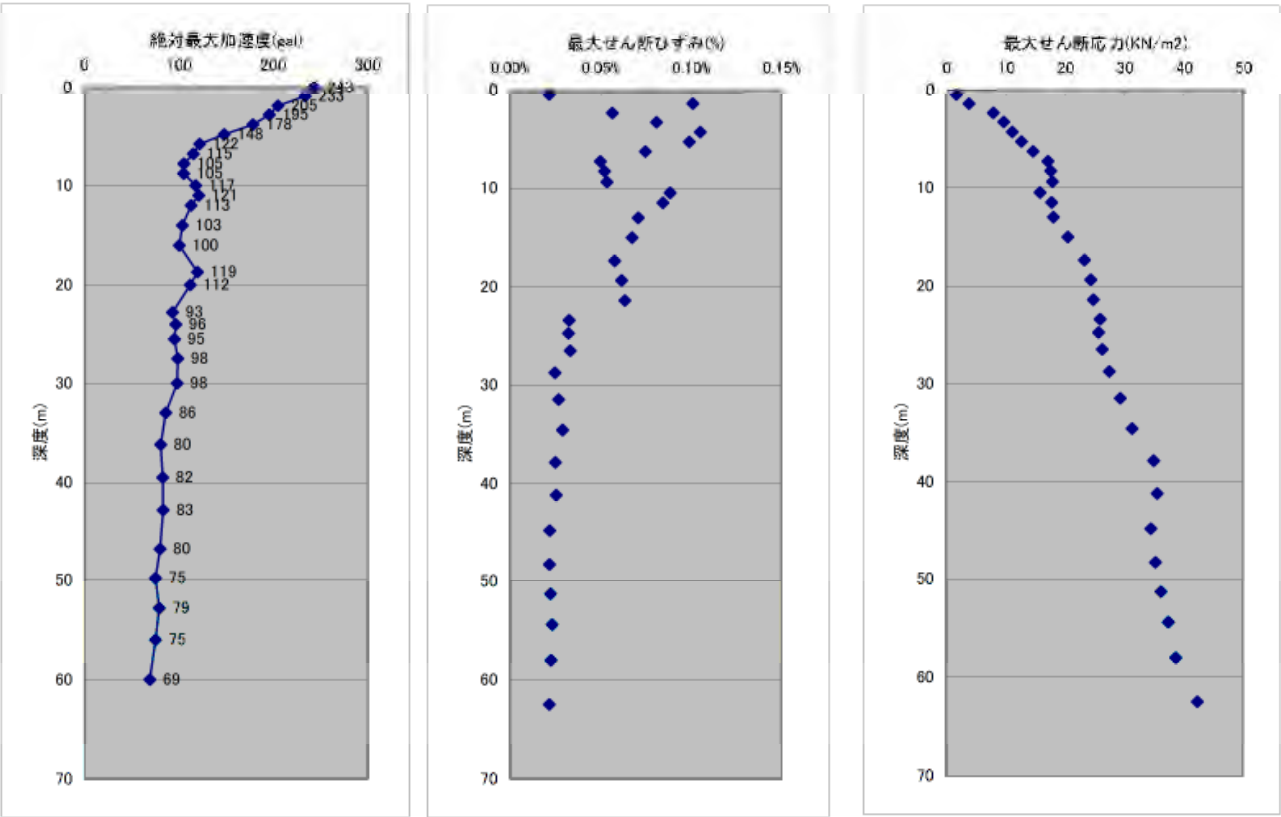
Dcy(Dr- ε 関係)= 6.8 cm

地点名	BG-S-1	P L値	2.853	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力署名	kentiku sonsyou	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/a' 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	65.45 (gal)	**3 Fc≧△NFグラフ範囲外（液状化の可能性は低い）
Fe>50%の取扱い	△NF=11一定とする	マグニチュード	7.5	**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 0.91 (m)

標尺	土 質 特 性											応力出比率	液状化考慮判定	液状化の判定					判 定				
	深 さ	層 厚	土 層 種 類	N 値	振動強度 三比輪	判定深さ	液状化 重量	飽和 比重	平均 粒径	コック ン値 貫入	剪断係 数			最大 上載圧	細骨粒 率	最大 せん断力	せん断力 比	せん断力 比		FL			
																					0	00	FL
(m)	(m)	(m)				(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	No	τ/d/a' v	τ/d/a' v	FL						
0	0.0																						
	0.91	0.91	砂質土	▽	1.0	0.000	1.30	18.0	19.0	19.89	23.79	66.7	0.000	0.00	0.00	N値	229.5	0.021	3.8				
	1.00	0.99	砂質土		4.0	0.000	2.30	18.0	19.0	28.89	42.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	228.2	0.120	7.9	13.22	0.152	0.220	0.092
	2.00	0.90	砂質土		7.0	0.000	3.30	18.0	19.0	37.89	61.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	181.4	0.056	9.7	15.91	0.175	0.167	1.046
	3.00	1.00	砂質土		6.0	0.000	4.30	18.0	19.0	46.89	80.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	162.1	0.085	11.1	19.80	0.233	0.154	1.509
	4.00	1.00	砂質土		3.0	0.000	5.30	18.0	19.0	55.89	99.79	25.4	0.000	0.00	0.00	N値	132.9	0.118	12.7	17.21	0.189	0.148	1.278
	5.00	1.00	砂質土		11.0	0.000	6.30	18.0	19.0	64.89	118.79	18.2	0.000	0.00	0.00	N値	116.7	0.108	14.6	12.51	0.147	0.146	1.005
	6.00	1.00	砂質土		18.0	0.000	7.30	18.0	19.0	73.89	137.79	26.2	0.000	0.00	0.00	N値	96.6	0.075	17.1	21.16	0.269	0.151	1.783
	7.00	1.00	砂質土		36.0	0.000	8.30	18.0	19.0	82.89	156.79	26.2	0.000	0.00	0.00	N値	99.5	0.046	17.6	28.35	0.600	0.138	4.343
	8.00	1.00	砂質土		36.0	0.000	9.30	18.0	19.0	91.89	175.79	26.2	0.000	0.00	0.00	N値	100.0	0.049	17.9	69.51	0.600	0.127	4.734
	9.00	1.00	砂質土		9.0	0.000	10.30	18.0	19.0	100.89	194.79	13.7	0.000	0.00	0.00	N値	97.0	0.052	15.8	45.80	0.600	0.102	5.889
	10.00	1.20	砂質土		9.0	0.000	11.30	18.0	19.0	109.29	213.19	66.6	0.000	0.00	0.00	N値	92.8	0.097	17.8	15.61	0.172	0.105	1.629
11.00	1.00	砂質土		0.0	0.000	12.30	16.0	17.0	116.29	230.19	9.1	0.000	0.00	0.00	N値	84.6	0.086	18.0	11.00	0.137	0.000		
12.00	1.00	砂質土		20.0	0.000	12.30									N値	86.0			23.28	0.354	0.000		

最大応答値深度分布図

ケース kentiku sonsyo



応答解析詳細結果 タイプ2

■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：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

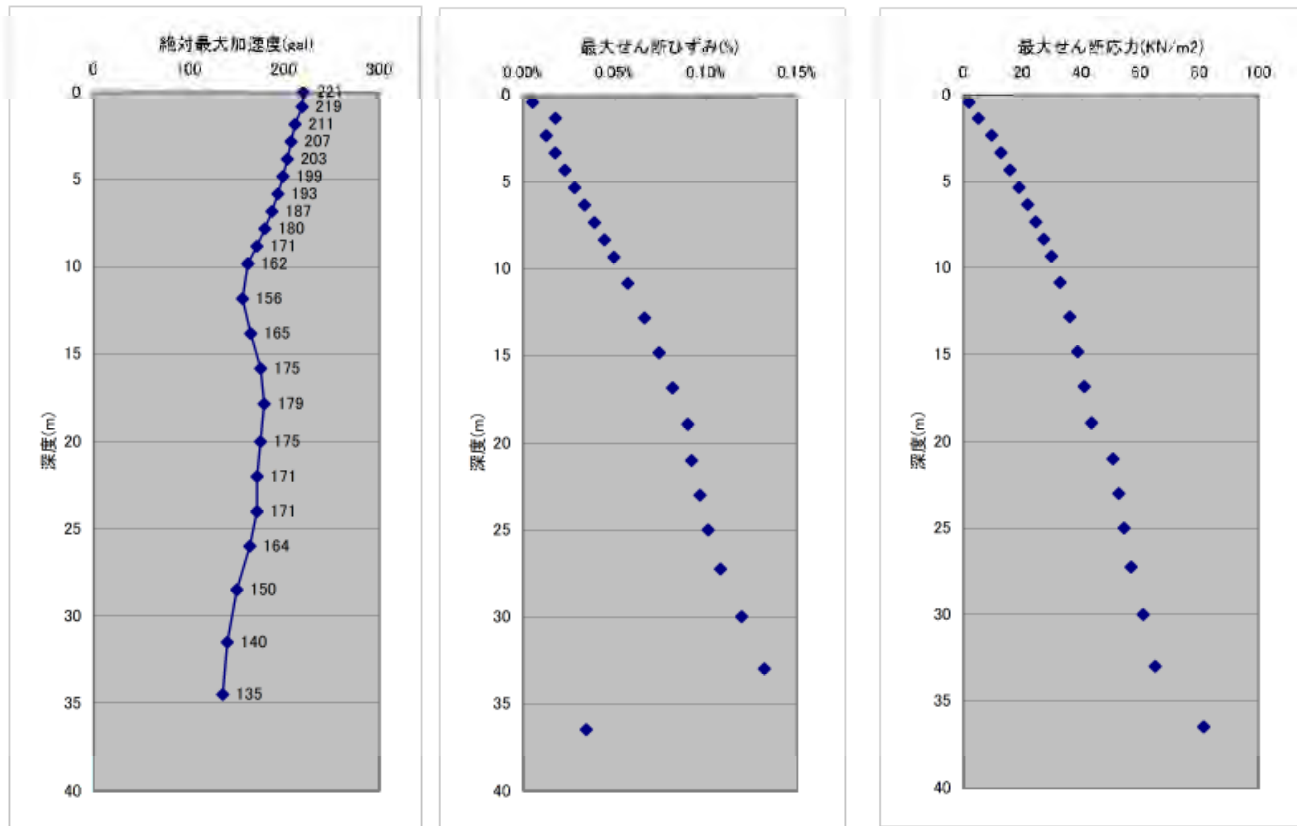
PL = 3.0 Dcy(建築指針)= 1.1 cm Dcy(高压ガス指針)= 3.8 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 6.8 cm

地点名 入力波名	地震計位置_旭市役所_中央汚水ポンプ場 ASAHI-yNS-base	PL値 水の単位体積重量 土載荷重 使用曲線 基盤加速度 マグニチュード 補正係数	0.875 10.0 (kN/m³) 0.0 (kN/m²) γ = 5 (%) 126.67 (gal) 7.7 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 τ/d/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 Fc~△NF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	地点名 入力波名	地震計位置_飯岡支所 IIOKA-EW-base	PL値 水の単位体積重量 土載荷重 使用曲線 基盤加速度 マグニチュード 補正係数	3.038 10.0 (kN/m³) 0.0 (kN/m²) γ = 5 (%) 127.56 (gal) 9.0 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 τ/d/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 Fc~△NF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
基準名 判定方法 Fc>50%の取扱い	建築基礎構造設計指針 各層毎のせん断応力と、実測N値 △NF=11一定とする			地下水位面 1.85 (m)	基準名 判定方法 Fc>50%の取扱い	建築基礎構造設計指針 各層毎のせん断応力と、実測N値 △NF=11一定とする			地下水位面 1.10 (m)

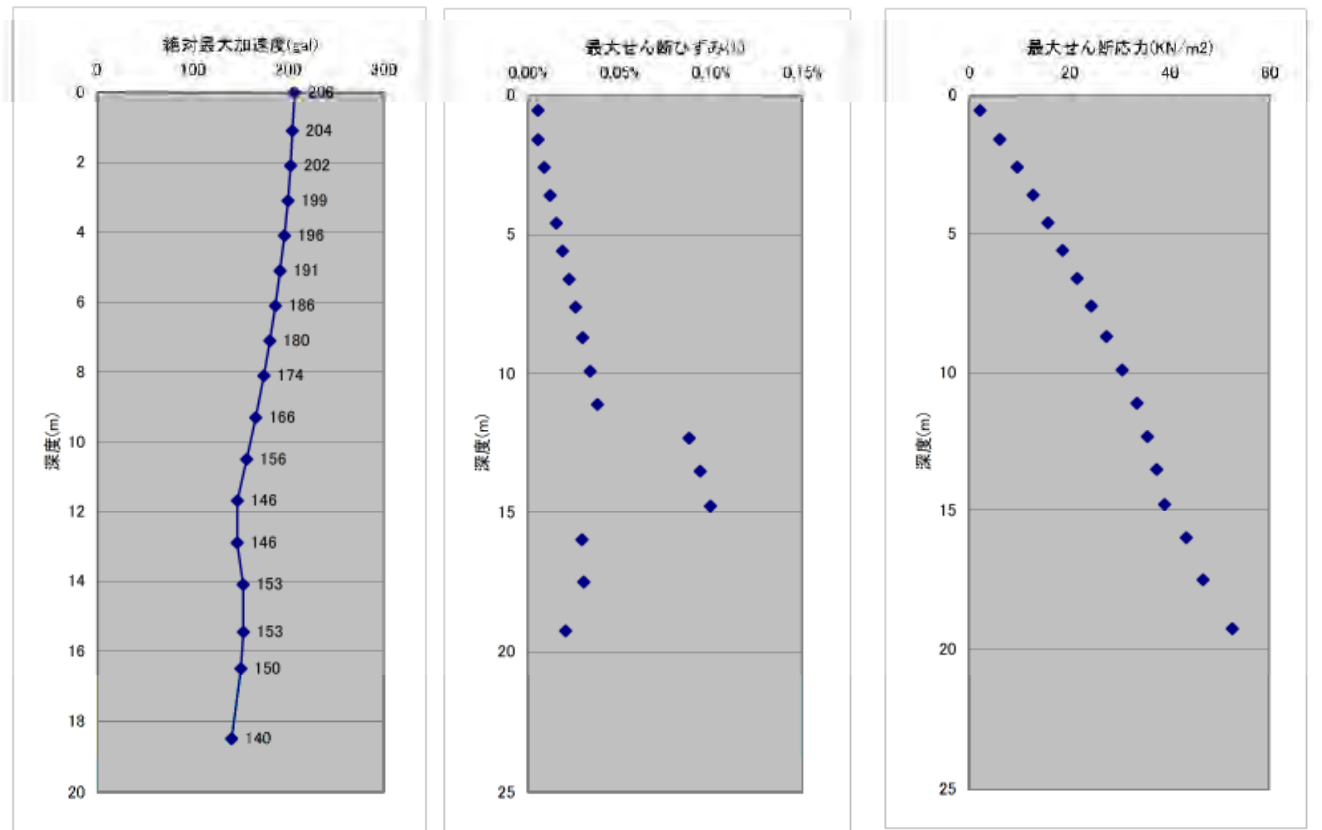
標 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	N 値		振 動 比 % R _L	判 定 深 さ (m)	土 質 特 性		有 上 載 効 圧 σ'v (kN/m²)	全 上 載 圧 (kN/m²)	繰 上 回 数 n	平 均 粒 径 D ₅₀	コ レ シ ム 係 数 e	周 辺 面 積 比 (%)	地 盤 力 比 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	液状化の判定						
				0	50			最大 正 N 値	最大 正 N 値									最大 大 速 度 (gal)	最 大 正 N 値 (%)	最 新 大 正 N 値 (kN/m²)	補 正 N 値	液 状 化 比 % τ/1/σ'v	せん 断 力 比 % τ/d/σ'v	判 定
0	0.0																	207.8	0.005	5.0				
	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	206.8	0.018	9.5	7.77	**1	**1	**1
	1.85	1.00	砂質土			16.0	0.000	2.30	20.0	21.0	41.05	45.55	5.7	0.000	0.00	0.00	N値	202.5	0.012	12.6	25.56	0.507	0.296	2.466
	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	0.018	15.7	40.02	0.600	0.210	2.855
	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	0.024	18.7	31.17	0.600	0.212	2.828
	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	0.030	21.7	23.40	0.360	0.214	1.685
	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	0.036	24.5	36.98	0.600	0.213	2.816
	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	0.042	27.2	18.42	0.206	0.212	0.974
	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	0.048	29.8	16.83	0.184	0.210	0.878
	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	0.054	32.7	22.21	0.305	0.211	1.450
	9.85	1.00	砂質土						18.0	19.0								163.8						
	11.85	2.00							18.0	19.0								161.4	0.063	36.0				

標 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	N 値		振 動 比 % R _L	判 定 深 さ (m)	土 質 特 性		有 上 載 効 圧 σ'v (kN/m²)	全 上 載 圧 (kN/m²)	繰 上 回 数 n	平 均 粒 径 D ₅₀	コ レ シ ム 係 数 e	周 辺 面 積 比 (%)	地 盤 力 比 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	液状化の判定						
				0	50			最大 正 N 値	最大 正 N 値									最大 大 速 度 (gal)	最 大 正 N 値 (%)	最 新 大 正 N 値 (kN/m²)	補 正 N 値	液 状 化 比 % τ/1/σ'v	せん 断 力 比 % τ/d/σ'v	判 定
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	21.96	0.282	0.256	1.102
	10.50	1.20							18.0	19.0								148.7	0.039	35.7				
	11.70	1.20							18.0	19.0								153.0	0.093	37.5				

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 IIOKA EW base



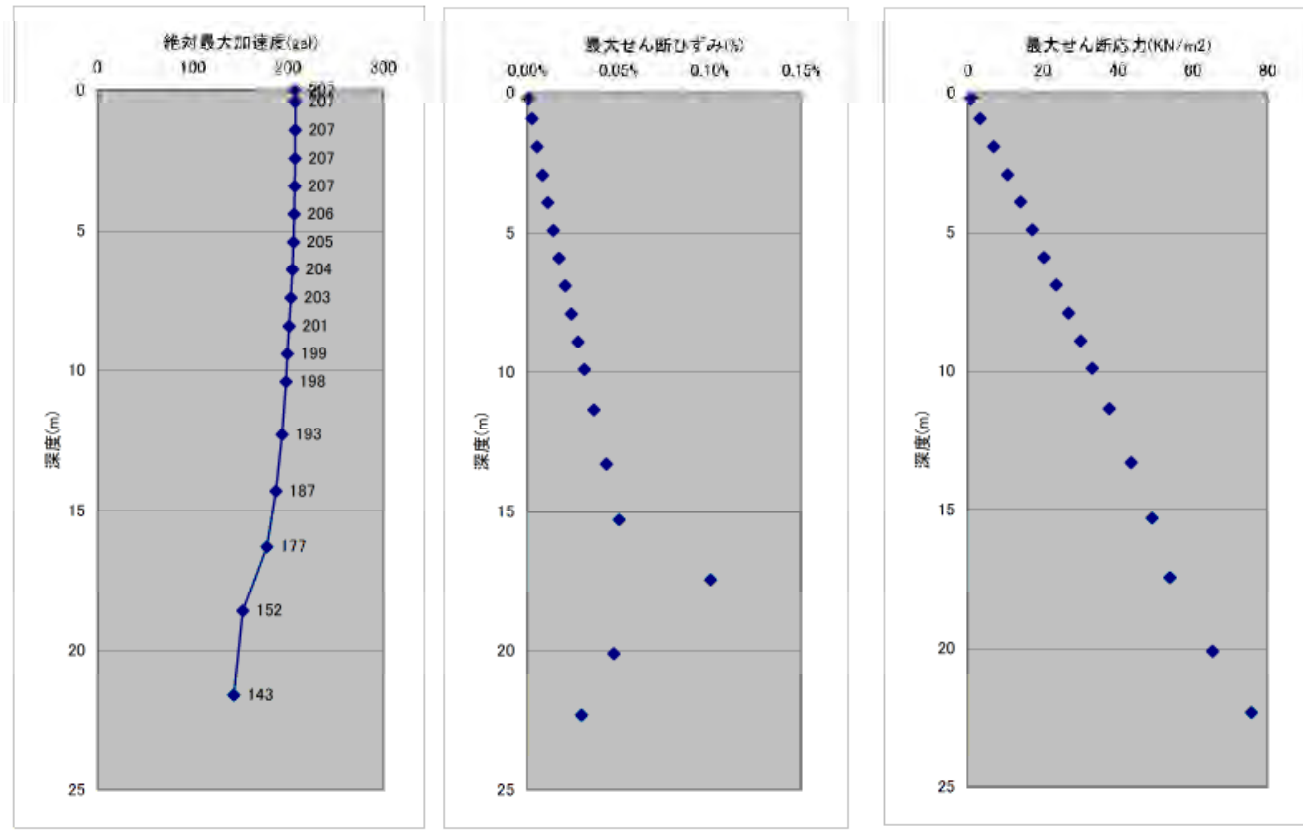
地 点 名：海上支所
基盤に
与える波形： M 7.7, αmax=169gal
海上余震EW基盤波形引き戻し

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 地震計位置_海上支所 PL値 0.000 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 (注) 判定外
基準名 建築基礎構造設計指針 水の単位体積重量 10.0 (kN/m³) **1 地下水位より上(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 上載荷重 0.0 (kN/m²) **2 $\tau d / \sigma' v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
Fc>50%の取扱い ∠Nf=11一定とする 使用曲線 $\gamma = 5$ (%) **3 $F_c \sim \angle N_f$ 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 基盤加速度 146.73 (gal) **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)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	土 質 特 性										応 力 出 法	液 状 化 判 定	地震応答値			液状化の判定						
				N 値	振 動 時 位 相 比	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 効 圧	全 上 載 圧	補 正 有 上 載 圧	平 均 粒 径	コ レ シ ム 値 貫 入			周 面 抗 摩 擦	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		
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	$\tau l / \sigma' v$	$\tau d / \sigma' v$	FL	0	1	2
0	0.0 0.30	0.40					18.0	19.0								211.8	0.001	3.3							
	1.40	1.00	砂質土	23.0	0.000	1.30	18.0	19.0	11.70	24.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	211.5	0.003	7.0	73.61	0.600	0.400	1.501			
	2.40	1.00	砂質土	34.0	0.000	2.30	18.0	19.0	20.70	43.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	211.2	0.006	10.7	81.02	0.600	0.346	1.732			
	3.40	1.00	砂質土	68.0	0.000	3.30	18.0	19.0	29.70	62.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	210.7	0.009	14.1	130.56	0.600	0.318	1.886			
	4.40	1.00	砂質土	79.0	0.000	4.30	18.0	19.0	38.70	81.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	210.0	0.012	17.3	132.75	0.600	0.300	2.003			
	5.40	1.00	砂質土	43.0	0.000	5.30	18.0	19.0	47.70	100.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	209.1	0.015	20.4	68.67	0.600	0.287	2.094			
	6.40	1.00	砂質土	68.0	0.000	6.30	18.0	19.0	56.70	119.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	207.8	0.019	23.7	83.29	0.600	0.280	2.142			
	7.40	1.00	砂質土	63.0	0.000	7.30	18.0	19.0	65.70	138.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	206.3	0.023	27.0	83.98	0.600	0.275	2.179			
	8.40	1.00	砂質土	42.0	0.000	8.30	18.0	19.0	74.70	157.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	204.4	0.027	30.2	55.15	0.600	0.271	2.215			
9.40	1.00	砂質土	75.0	0.000	9.30	18.0	19.0	83.70	176.70	15.2	0.000	0.00	0.00	N値	202.1	0.030	33.3	88.19	0.600	0.267	2.251				
10	10.40	1.00					18.0	19.0								199.4	0.034	37.8							
	12.30	1.90					18.0	19.0								192.9	0.040	43.7							

最大応答値深度分布図
ケース UNAKAMI yEW base



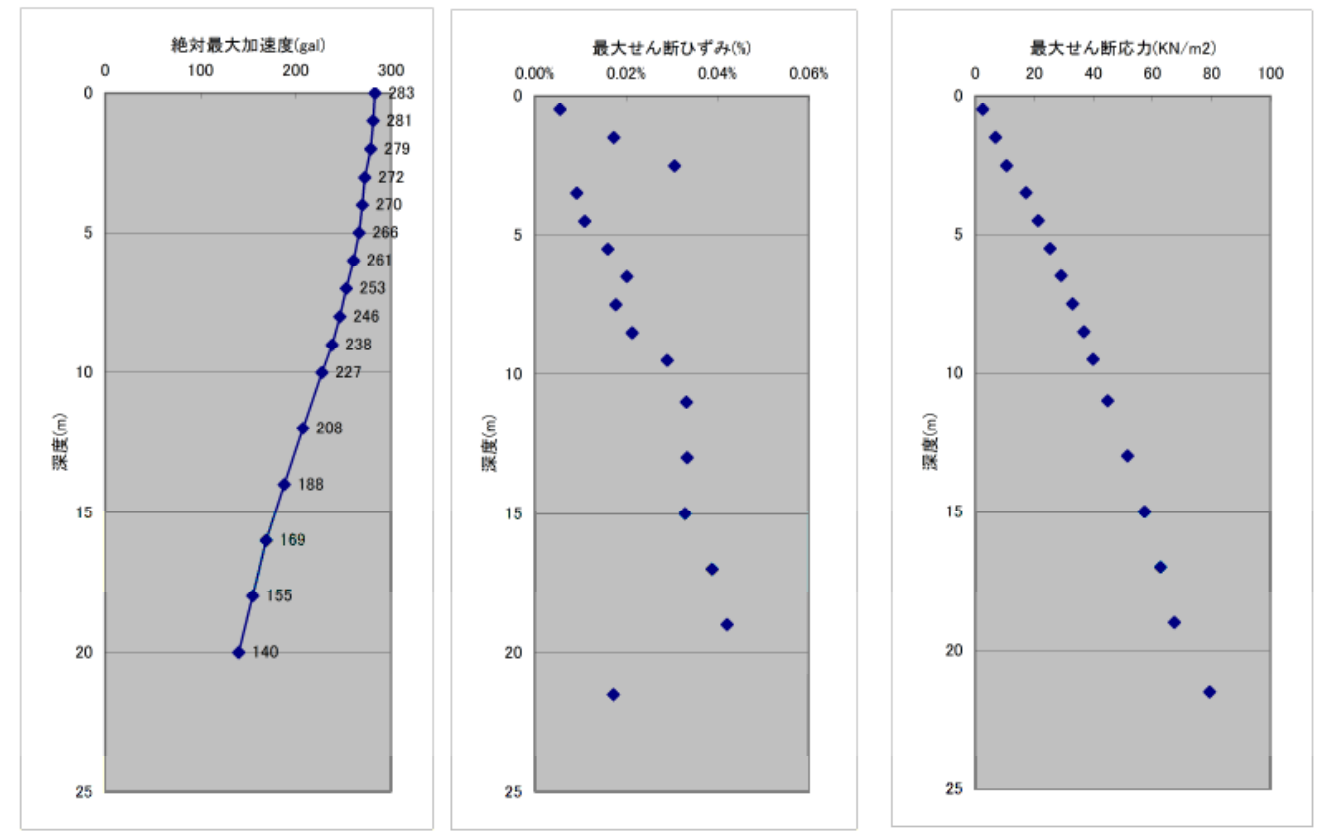
地 点 名：干潟支所
基盤に
与える波形： M 9.0, αmax=195gal
干潟本震EW基盤波形引き戻し

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

地点名 地震計位置_干潟支所 PL値 11.722 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 (注) 判定外
基準名 建築基礎構造設計指針 水の単位体積重量 10.0 (kN/m³) **1 地下水位より上(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 上載荷重 0.0 (kN/m²) **2 $\tau d / \sigma' v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
Fc>50%の取扱い ∠Nf=11一定とする 使用曲線 $\gamma = 5$ (%) **3 $F_c \sim \angle N_f$ 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 基盤加速度 133.70 (gal) **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)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 別	N 値	土 質 特 性										応 力 出 法	液 状 化 判 定	地震応答値			液状化の判定					
					振 動 三 軸 比	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 上 載 圧 $\sigma'v$	全 上 載 圧	補 正 有 上 載 圧	平 均 粒 径	コ レ シ ム 値 貫 入	周 面 抗 摩 擦			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		
																							0	50	FL
(m)	(m)	(m)			(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	$\tau l / \sigma'v$	$\tau d / \sigma'v$	FL	0	1	2	
0	0.0					18.0	19.0								206.3	0.006	6.8								
	1.00	1.00	砂質土	23.0	0.000	1.30	18.0	19.0	11.70	24.70	20.0	0.000	0.00	0.00	N値	294.5	0.020	10.6	28.26	0.600	0.725	0.828			
	2.00	1.00	砂質土	4.0	0.000	2.30	18.0	19.0	20.70	43.70	20.0	0.000	0.00	0.00	N値	288.2	0.037	17.1	16.70	0.183	0.661	0.277			
	3.00	1.00	砂質土	8.0	0.000	3.30	18.0	19.0	29.40	62.40	20.0	0.000	0.00	0.00	N値	276.2	0.100	21.3	22.61	0.322	0.580	0.555			
	4.00	1.00	粘性土	21.0	0.000	4.30	17.0	18.0	37.40	80.40	81.6	0.000	0.00	0.00	N値	272.9	0.012	25.3	44.99	0.600	0.000				
	5.00	1.00	粘性土	22.0	0.000	5.30	17.0	18.0	45.40	93.40	81.6	0.000	0.00	0.00	N値	268.9	0.018	29.0	43.32	0.600	0.000				
	6.00	1.00	粘性土	17.0	0.000	6.30	17.0	18.0	53.40	116.40	81.6	0.000	0.00	0.00	N値	263.0	0.023	32.9	34.03	0.600	0.000				
	7.00	1.00	粘性土	16.0	0.000	7.30	17.0	18.0	61.40	134.40	81.6	0.000	0.00	0.00	N値	255.4	0.020	36.7	31.21	0.600	0.000				
	8.00	1.00	粘性土	23.0	0.000	8.30	17.0	18.0	69.40	152.40	81.6	0.000	0.00	0.00	N値	248.8	0.024	39.9	38.33	0.600	0.000				
	9.00	1.00	粘性土	20.0	0.000	9.30	17.0	18.0	77.40	170.40	81.6	0.000	0.00	0.00	N値	240.9	0.033	44.8	33.50	0.600	0.000				
10	10.00	1.00					17.0	18.0							230.2										
	12.00	2.00					17.0	18.0							206.4										

最大応答値深度分布図
ケース HIGATA EW base



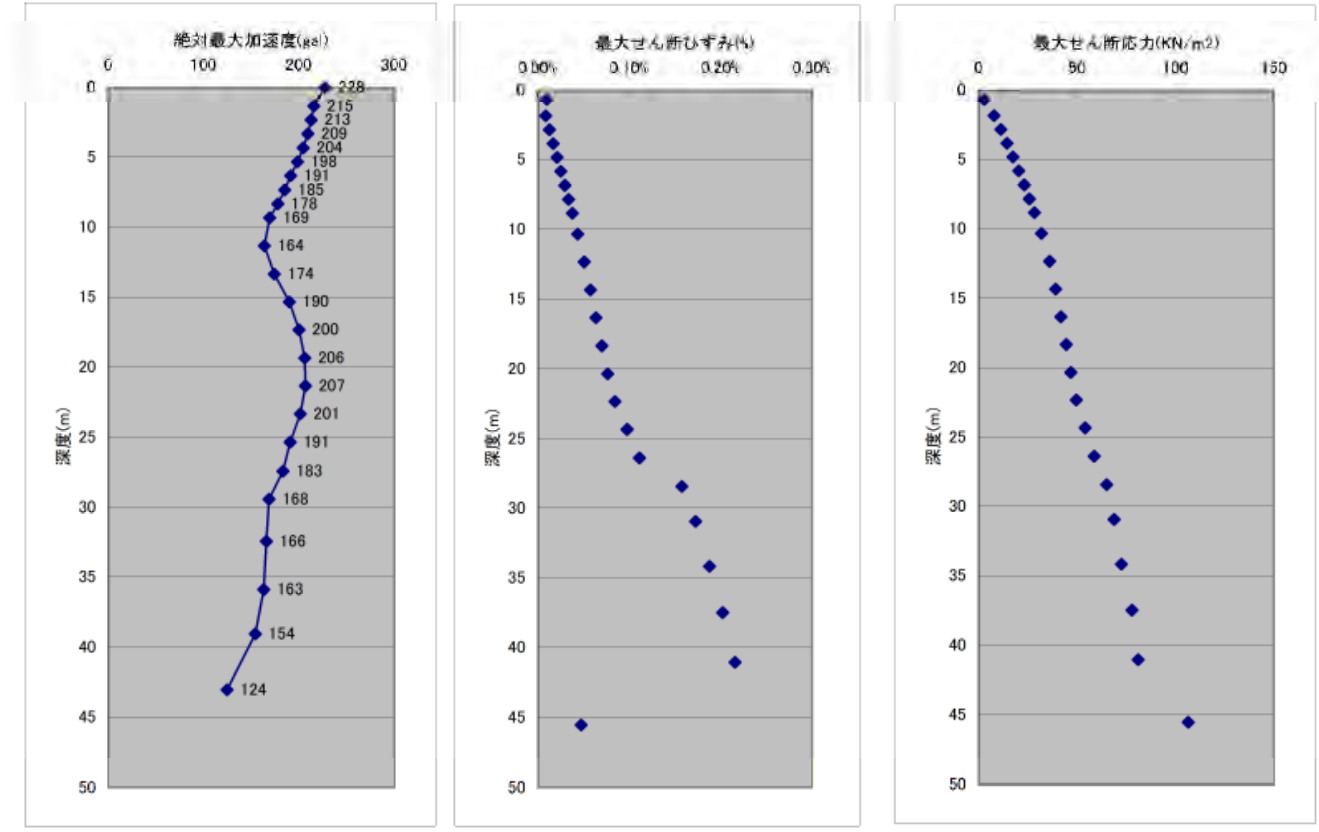
地 点 名：旭中央病院
基盤に
与える波形：M7.7 αmax=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

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	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
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)
		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)
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	土 質 特 性											応算 力出 比法	液を 状考 化慮 判定	地震応答値					液状化の判定					
	層 厚	土層 種類	N 値		標準 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 校有 土平			平均 粒 径	コレ シ ン 値 貫 入	周面 抗 摩 擦	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	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	τ 1/σ'v	τ d/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	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	0.294	0.247	1.191	
	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	0.046	36.1					
10	11.35	2.00					18.0	19.0							162.2	0.056	39.1							

最大応答値深度分布図
ケース ASAHI yEW base



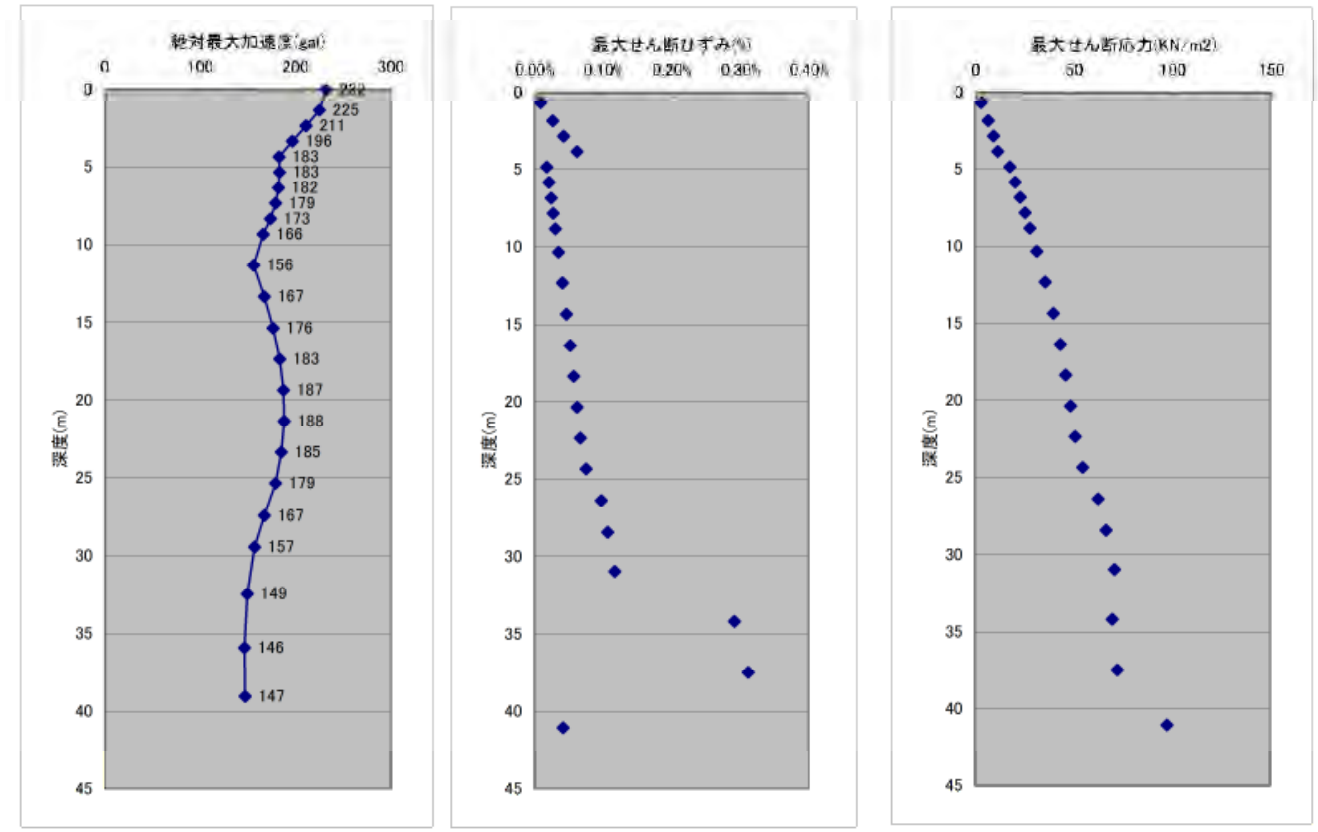
地 点 名：日の出保育所
基盤に
与える波形：M7.7 αmax=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

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_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/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)
		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 1.50 (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										応算 力出 比法	液を 状考 化慮 判定	地震応答値			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 圧 σ'v	全上 載 圧	繰合 校有 土平	平均 粒 径	コ レ シ ン 値 貫 入			周 面 抗 摩 擦	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	判 定	判 定
(m)	(m)	(m)		0 50	既	(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	τ 1/σ'v	τ d/σ'v	FL	0 1 2	
0	0.0															200.7								
	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	0.008	6.6	22.59	**1	**1	**1	
	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	0.026	9.3	4.77	0.090	0.135	0.662	
	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	0.044	11.4	2.81	0.069	0.133	0.517	
	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	0.071	17.7	3.81	0.080	0.173	0.462	
	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	0.017	20.3	31.99	0.600	0.175	3.421	
	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	0.021	22.9	36.96	0.600	0.177	3.385	
	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	0.024	25.4	29.71	0.600	0.178	3.369	
	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	0.028	27.8	45.45	0.600	0.178	3.368	
	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	0.032	31.3	49.30	0.600	0.185	3.249	
10	11.35	2.00						18.0	19.0							163.9		0.037	35.6					

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

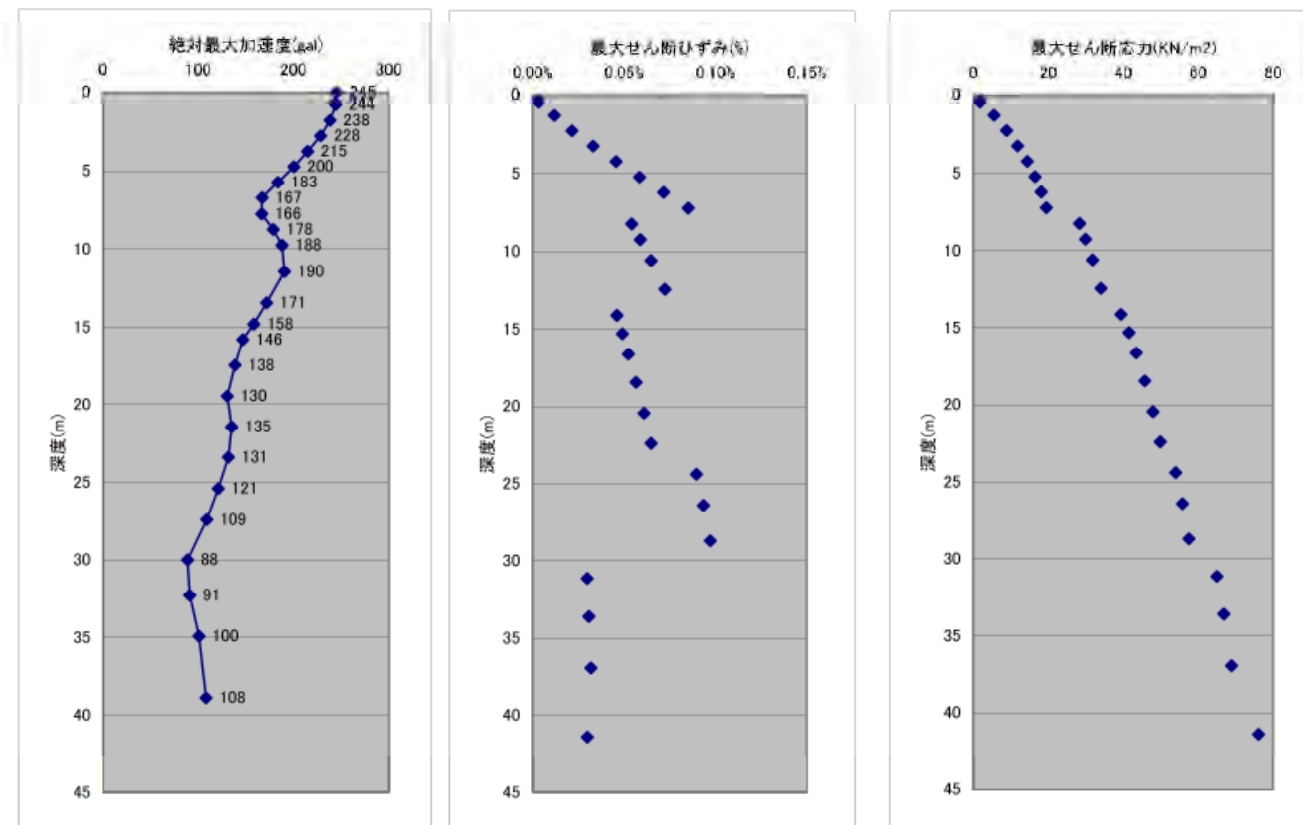
地 点 名：HB-S-1
基盤に
与える波形： M 7.7, $\alpha_{max}=169$ gal
海上余震EW基盤波形引き戻し

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

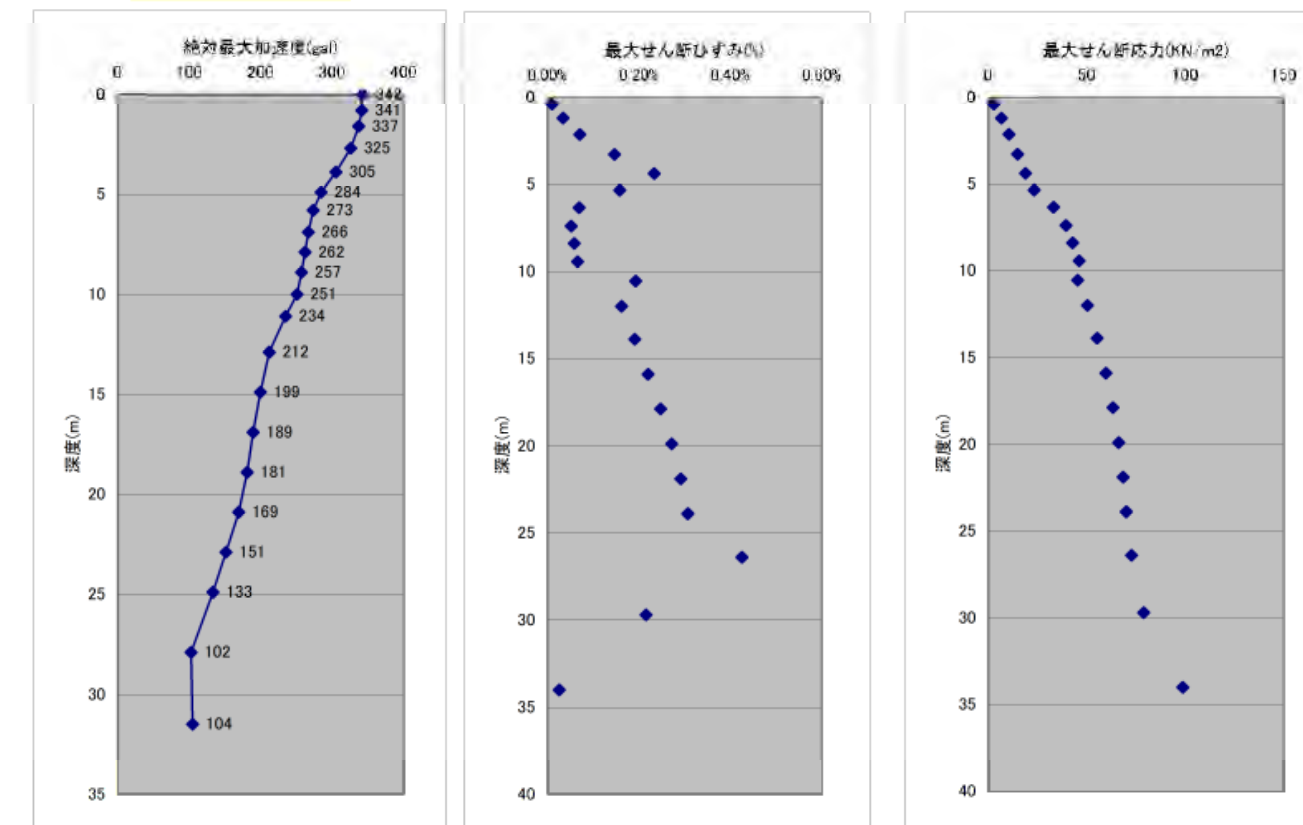
地点名	飯岡体育館	PL値	17.657	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	IIOKA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		土載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**2 $\tau d / \sigma' v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	90.02 (gal)	**3 $F_c \sim \angle N_f$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が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	$\angle N_f = 11$ 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 載圧 $\sigma' v$	全上 載圧	埋含 砂有土率	平均 粒径	コ レ シ ー 抗 力 係 数			間隙 水 圧 係 数	最大 速度	最大 変 位	最大 せん 断力 せん 断 力 比	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断力 断比	F_L	0	1		2			
	0	0.0															259.2	0.003	5.5											
	0.72	0.72	砂質土		8.0	0.009	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	**2	**3							
	1.72	1.00	砂質土		5.0	0.009	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	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	0.000	4.30	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	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	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	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	21.0	105.08	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	19.0	114.08	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



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, αmax=169gal
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-2
基盤に
与える波形： M 7.7, αmax=169gal
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

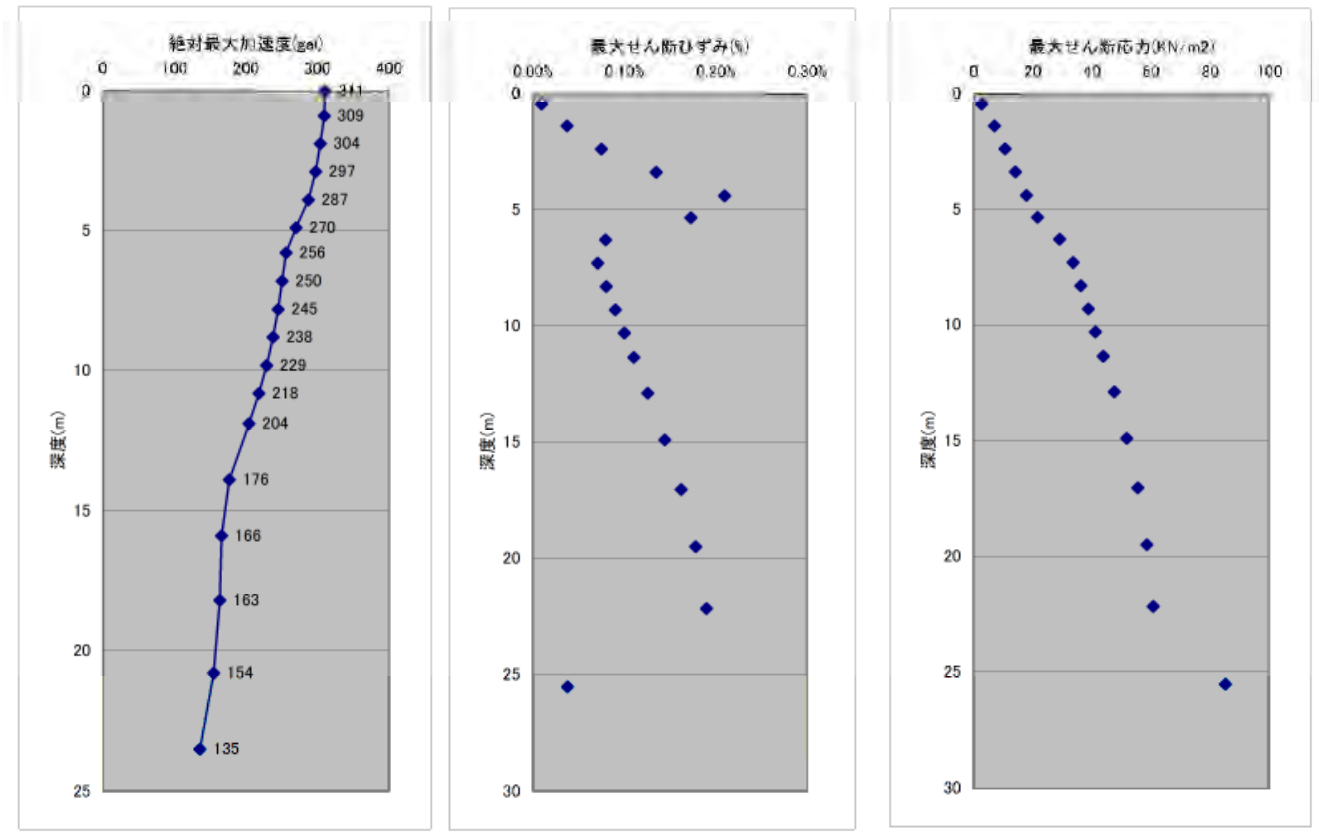
地点名	HB-1	PL値	21.403	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	UNAKAMI-yEW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		土の単位体積重量	0.0 (kN/m³)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		土の単位体積重量	0.0 (kN/m³)	**2 $\tau d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**3 $F_c \sim \angle NF$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	134.98 (gal)	**4 全土載圧または有効土載圧が0.0以下となる層である
		マグニチュード	7.7	地下水位面 1.90 (m)
		補正係数	1.000	
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	層厚	土層種類	土質特性										応力出法	液状化判定	地震応答値						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	有土載圧 $\sigma'v$	全土載圧	割合 $\sigma'v$	平均粒径	コ抵抗値 $\sigma'v$			周抵抗値 $\sigma'v$	最大速度	最大変位	最大せん断力 $\sigma'v$	補正N値	液状化比 $\tau d/\sigma'v$	せん断力 $\sigma'v$	判定	FL	0	1	2		
0	0.0																279.8	0.008	7.0	5.94	**1	**1	**1						
	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										
	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		263.6	0.285	21.6	3.79	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						
	5.90	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	0.099	41.2	31.56	0.600	0.246	2.443						
10	9.81	1.00	砂質土				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												

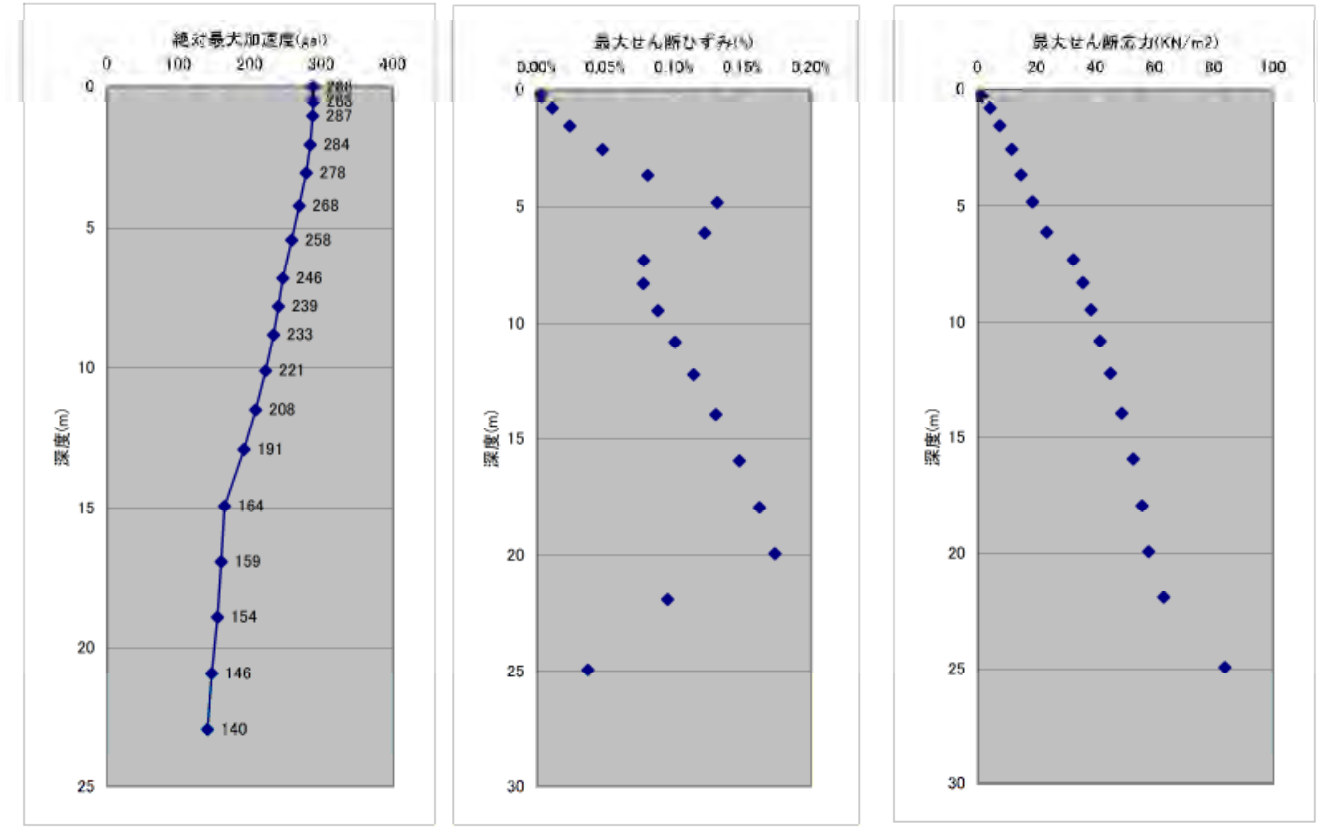
地点名	HB-2	PL値	26.756	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	UNAKAMI-yEW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		土の単位体積重量	0.0 (kN/m³)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		土の単位体積重量	0.0 (kN/m³)	**2 $\tau d/\sigma'v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	$\gamma = 5$ (%)	**3 $F_c \sim \angle NF$ グラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	134.94 (gal)	**4 全土載圧または有効土載圧が0.0以下となる層である
		マグニチュード	7.7	地下水位面 2.03 (m)
		補正係数	1.000	
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	層厚	土層種類	土質特性										応力出法	液状化判定	地震応答値						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	有土載圧 $\sigma'v$	全土載圧	割合 $\sigma'v$	平均粒径	コ抵抗値 $\sigma'v$			周抵抗値 $\sigma'v$	最大速度	最大変位	最大せん断力 $\sigma'v$	補正N値	液状化比 $\tau d/\sigma'v$	せん断力 $\sigma'v$	判定	FL	0	1	2		
0	0.0																279.8	0.008	7.0	5.94	**1	**1	**1						
	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										
	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		263.6	0.285	21.6	3.79	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						
	5.90	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						
	6.90	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						
	7.90	1.00	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						
	8.90	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	0.099	41.2	31.56	0.600	0.246	2.443						
10	9.90	1.00	砂質土				18.0	19.0									196.5	0.100	43.9										
	10.90	1.00					18.0	19.0									187.3	0.111	47.6										
	11.90	1.40					18.0	19.0									179.0												
	12.93	1.43					18.0	19.0																					

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 UNAKAMI yEW base



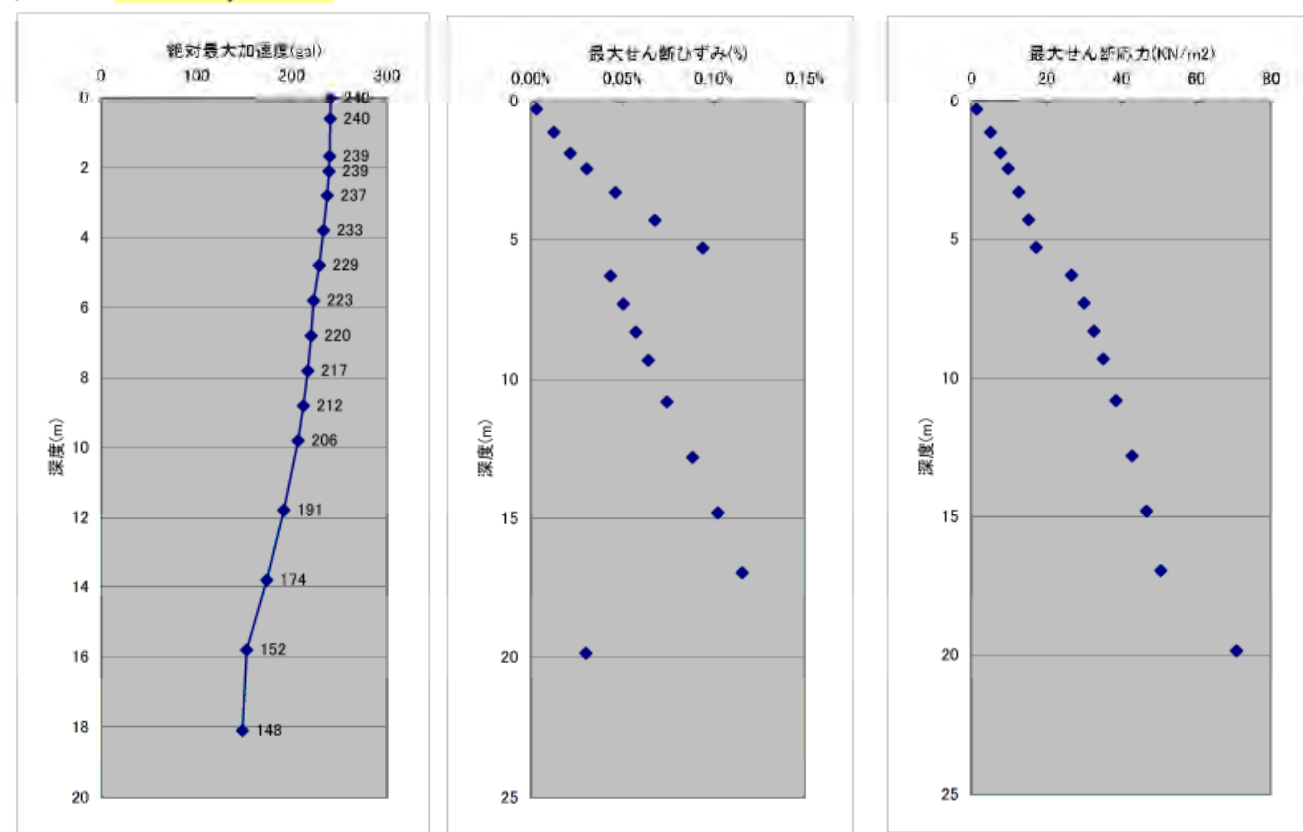
地点名：HB-3
基盤に
与える波形：M 7.7, αmax=169gal
海上余震EW基盤波形引き戻し

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 入力波名 UNAKAMI-yEW-base P L 値 16.618
水の単位体積重量 10.0 (kN/m³)
上載荷重 0.0 (kN/m²)
使用曲線 γ = 5 (%)
基盤加速度 150.14 (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 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
**3 Fc~∠Nf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 1.67 (m)

標 尺	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性											応 答 力 比 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地震応答値				液状化の判定											
				N 値 0 50	剪断 強度 三比 軸 kN	判定 深さ (m)	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)	埋合 粒有 土率 (%)	平均 粒 径 D50	コ レ シ ム 値 σ _h (kN/m²)	間隙 比 e (kN/m³)			最大 速度 (gal)	最大 変 位 (%)	最大 断せん 力 (kN/m²)	補正 N 値	液状化 比	せん断 力 断比	せん断 力 断比	FL	判 定							
																									0 1	2	3					
0	0.0	0.60	砂質土		3.0	0.000	1.30	26.0	21.0	26.00	26.00	6.7	0.000	0.00	0.00	N値	245.0	0.003	6.1	7.86	**]	**]	**]	0.211	0.421	0.540	0.428	0.360	1.890	2.521	2.578	2.553
	0.60	244.9															198.3															
	1.67	1.07	砂質土	3.0	0.000	2.30	20.0	21.0	40.33	46.63	4.2	0.000	0.00	0.00	N値	244.9	0.013	7.8														
	2.10	243.4														242.0	238.9	233.5	224.2	219.8	214.1	206.9	198.3	180.1								
	2.80	0.70	砂質土	5.0	0.000	3.30	20.0	21.0	51.33	67.63	2.2	0.000	0.00	0.00	N値	242.0	0.033	12.7	4.68	0.089	0.200	0.421										
	3.80	1.00														砂質土	3.0	0.000	4.30	20.0	21.0	62.33	88.63	2.0	0.000	0.00	0.00	N値	238.9	0.051	15.3	6.91
	4.80	1.00	砂質土	4.0	0.000	5.30	20.0	21.0	73.33	109.63	3.6	0.000	0.00	0.00	N値														233.5	0.080	17.3	3.76
	5.80	1.00														砂質土	23.0	0.000	6.30	18.0	19.0	83.33	129.63	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	224.2	0.121	26.8	4.62
	6.80	1.00	砂質土	65.0	0.000	7.30	18.0	19.0	92.33	148.63	4.0	0.000	0.00	0.00	N値														219.8	0.146	30.1	24.94
	7.80	1.00														砂質土	54.0	0.000	8.30	18.0	19.0	101.33	167.63	3.8	0.000	0.00	0.00	N値	214.1	0.063	35.2	53.11
8.80	1.00	砂質土	27.0	0.000	9.30	18.0	19.0	110.33	186.63	6.2	0.000	0.00	0.00	N値	206.9														0.072	38.7	26.89	0.600
9.80	1.00																															
10	11.80	2.00																														

最大応答値深度分布図
ケース UNAKAMI yEW base



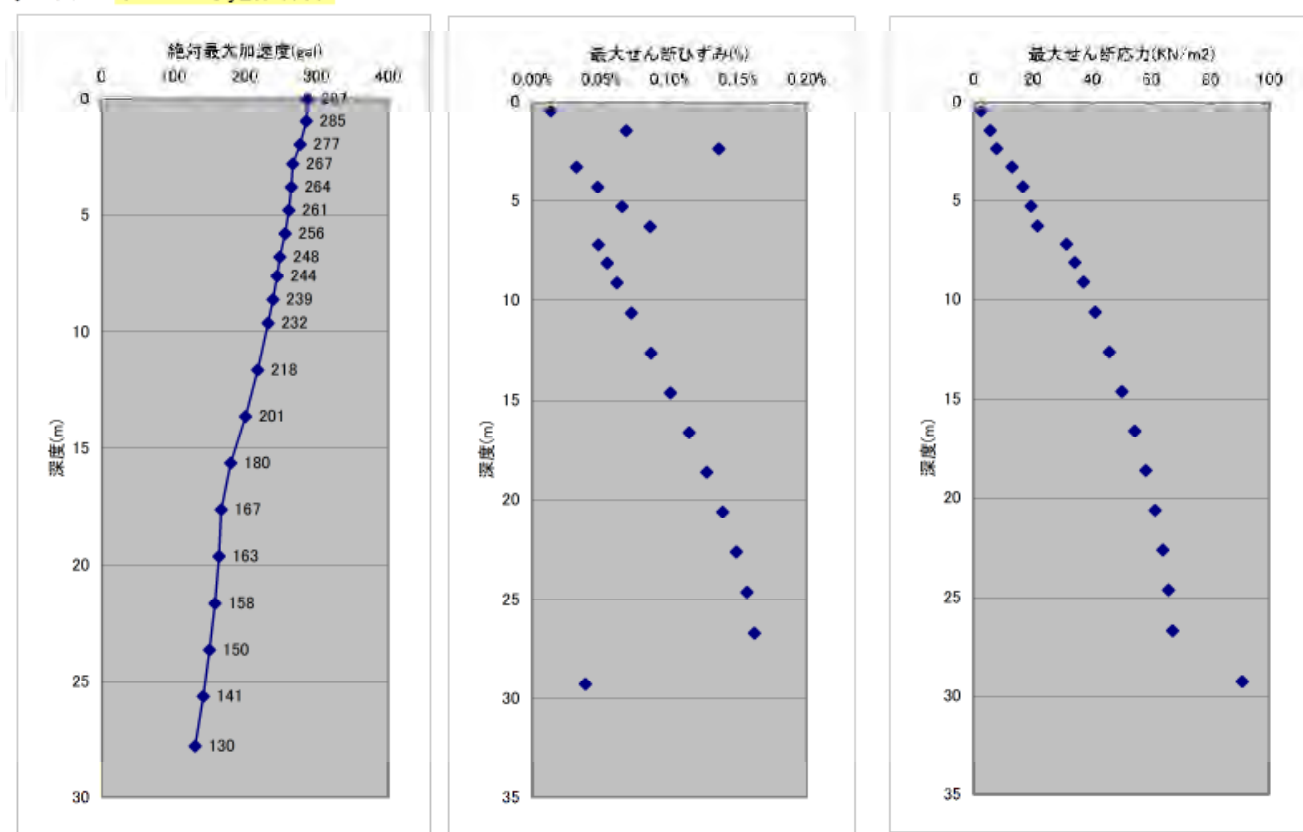
地点名：UK-1
基盤に
与える波形：M 7.7, αmax=169gal
海上余震EW基盤波形引き戻し

PL = 8.8 Dcy(建築指針)= 7.0 cm Dcy(高圧ガス指針)= 8.1 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 20.3 cm

地点名 UK-1 入力波名 UNAKAMI-yEW-base P L 値 8.822
水の単位体積重量 10.0 (kN/m³)
上載荷重 0.0 (kN/m²)
使用曲線 γ = 5 (%)
基盤加速度 128.28 (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 τ d/σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
**3 Fc~∠Nf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 0.97 (m)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	土 質 特 性										応 答 力 比 法	液 を 考 慮 判 定	地震応答値				液状化の判定				判 定		
				N 値	新 規 剪 断 力 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 粒 有 土 率	平 均 粒 徑	コ レ シ ム 値 σ_h			間 隙 比 e	最大 速 度 (gal)	最大 変 位 (%)	最大 断 せん 力 (kN/m ²)	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	τ d / $\sigma'v$		FL	0
(m)	(m)	(m)		0	50	BL	(m)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(kN/m ²)	(%)	D50	(kN/m ²)	(kN/m ²)											
0	0.0																252.3									
	0.97	0.97	砂質土					20.0	21.0	21.38	24.68	55.1	0.000	0.00	0.00	N値	しない	0.012	5.6							
	1.97	1.00	砂質土			1.0	0.000	1.30		15.0	16.0						0.068	7.8	13.14	0.152	0.000					
	2.80	0.83	砂質土			1.0	0.000	2.30		15.0	16.0						0.165	13.0	12.89	0.150	0.000					
	3.80	1.00	砂質土			10.0	0.000	3.30		20.0	21.0						0.031	16.7	21.33	0.274	0.312	0.878				
	4.80	1.00	砂質土			6.0	0.000	4.30		20.0	21.0						0.047	19.5	11.80	0.142	0.279	0.511				
	5.80	1.00	砂質土			30.0	0.000	5.30		20.0	21.0						0.068	21.6	38.40	0.600	0.250	2.400				
	6.80	1.00	砂質土			7.0	0.000	6.30		20.0	21.0						0.096	31.4	9.79	0.129	0.305	0.422				
	7.83	0.83	砂質土			29.0	0.000	7.30		18.0	19.0						0.047	34.3	32.32	0.600	0.291	2.059				
	8.83	1.00	砂質土			52.0	0.000	8.30		18.0	19.0						0.053	37.2	58.51	0.600	0.284	2.116				
10	9.63	1.00	砂質土			54.0	0.000	9.30		18.0	19.0						0.061	41.1	54.31	0.600	0.284	2.111				
																	211.6									
	11.63	2.00						18.0	19.0								198.5									

最大応答値深度分布図
ケース UNAKAMI yEW base



地 点 名： HA-1
基盤に
与える波形： M 9.0, α max=154gal
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

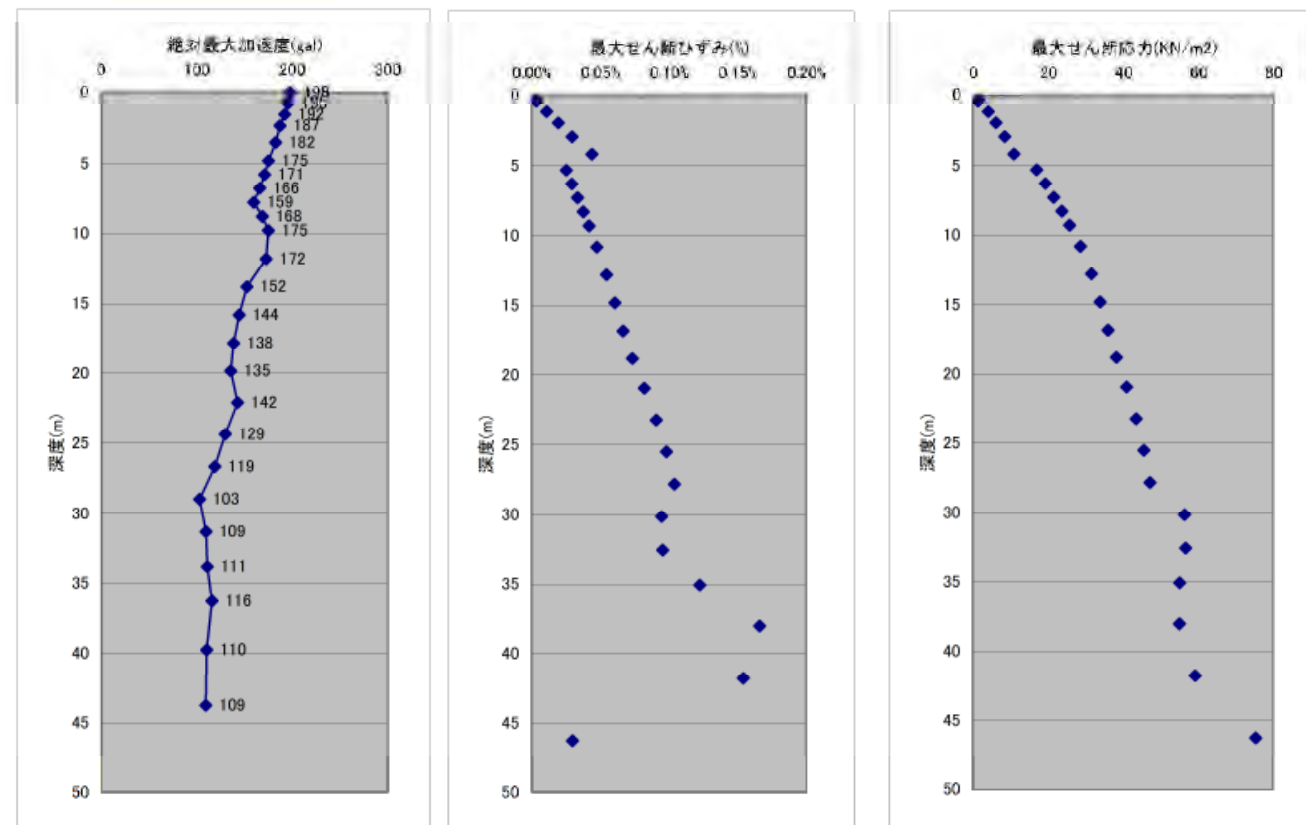
地 点 名： HA-2
基盤に
与える波形： M 9.0, α max=154gal
飯岡本震EW基盤波形引き戻し

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

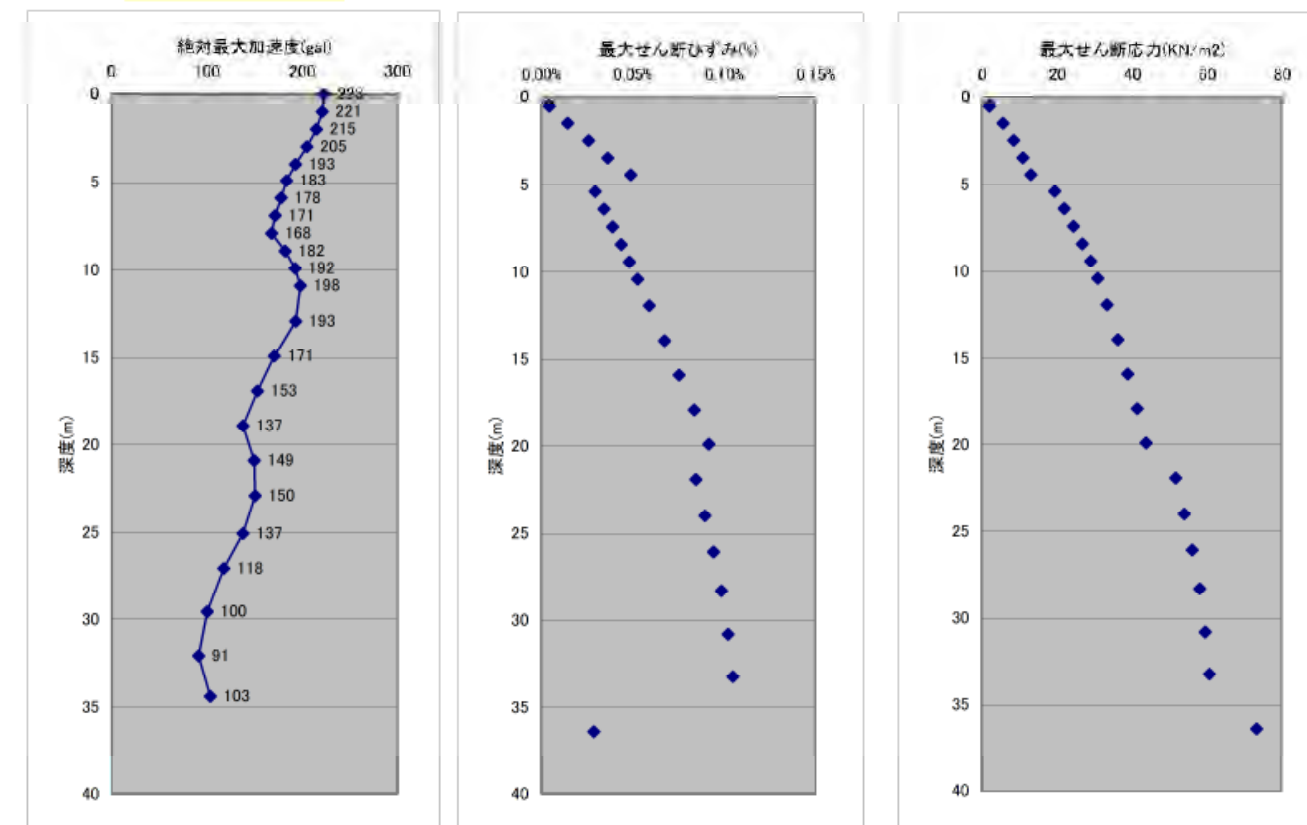
地点名	HA-1	PL値	9.740	せん断応力：判定深さが含まれる層（中心）の値
入力波名	I10KA-EW-base	水の単位体積重量	10.0 (kN/m³)	(注) 判定外
		上載荷重	0.0 (kN/m²)	**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)
		使用曲線	γ = 5 (%)	**2 τ d / σ' vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)
		基礎加速度	108.03 (gal)	**3 Fc~∠NFグラフ範囲外(液状化の可能性は低い)
		マグニチュード	9.0	**4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である
		補正係数	1.000	地下水位面 2.30 (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	N 値 0 50	振 強 動 度 三 角 比 %	判 定 深 さ (m)	土 質 特 性						応 力 出 法	液 を 状 考 慮 判 定	地震応答値					液状化の判定																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
							湿 潤 重 量 (g)	飽 和 重 量 (kN/m³)	有上 載 効 圧 (kN/m²)	全上 載 圧 (kN/m²)	繰含 粒有土率 (%)	平均 粒 径 D50			コ レ シ メン 値 貫入 (kN/m²)	周 囲 抗 摩 擦 (kN/m²)	最 大 速 度 (gal)	最 大 変 位 (%)	最 新 大 心 せん 断 力 (kN/m²)	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	判 定 FL	0 1 2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
	0	0.0					184.3																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					</

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



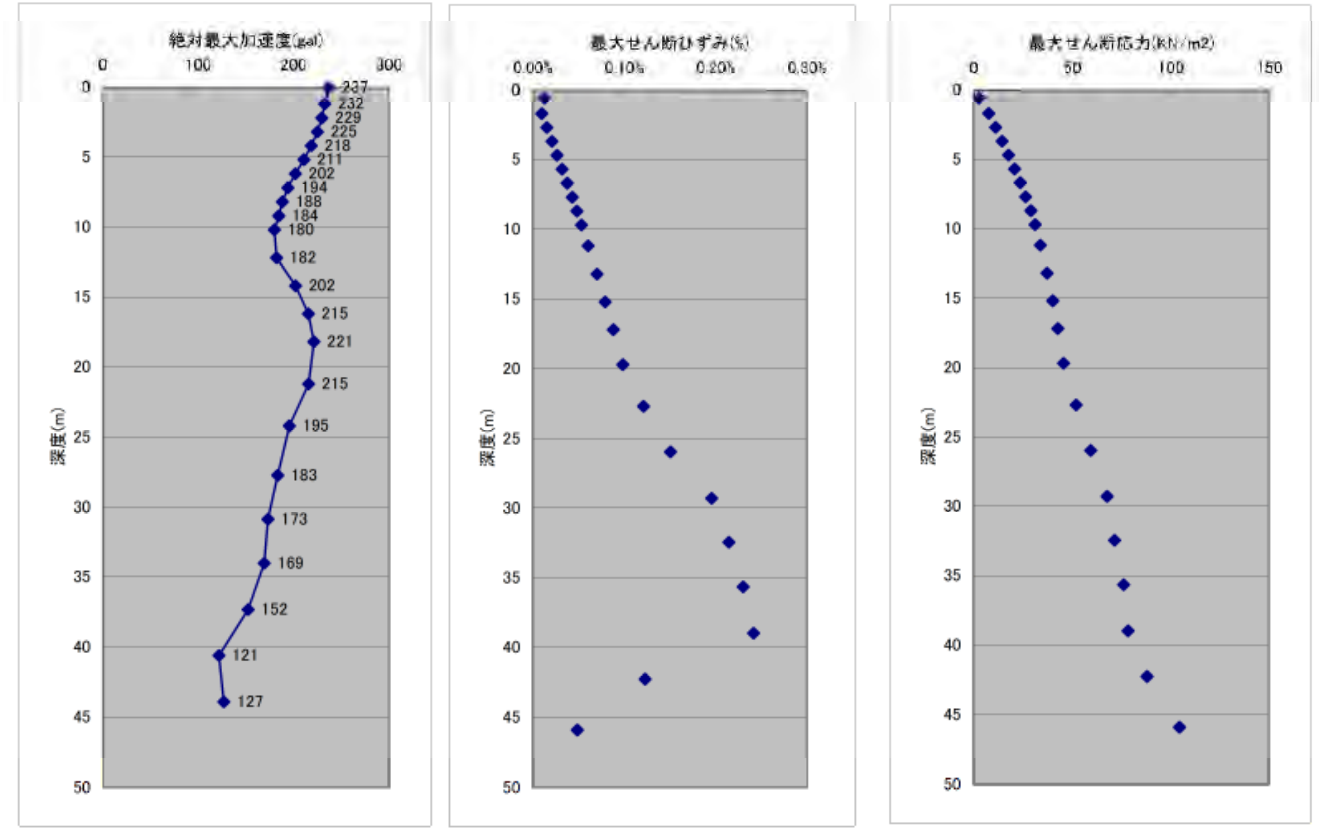
地点名：NK-1
基盤に
与える波形：M 7.7 αmax=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

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)
		基礎加速度	135.63 (gal)	**3 Fe<∠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 1.20 (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	液を状化率判定	地震応答値					液状化の判定					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 σ' v	全上載圧	割合校有土率	平均校径	コ抵抗ン抵抗費入			周抵抗摩擦	最大速度	最大歪	最大せん断力	補正N値	液抵抗比	せん断力断比	FL	判定		
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	φ50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	N ₆₀	τ 1/σ' v	τ d/σ' v		0 1 2			
0	0.0															202.9	0.012	7.6								
	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	N値	200.2	0.009	11.1	11.42	0.140	0.527	0.265				
	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	N値	198.5	0.014	14.5	25.50	0.502	0.421	1.194				
	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	N値	195.9	0.019	17.7	52.35	0.600	0.369	1.624				
	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	N値	192.3	0.025	20.7	59.09	0.600	0.337	1.778				
	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	N値	187.9	0.031	23.6	44.40	0.600	0.316	1.901				
	6.20	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	N値	182.7	0.036	26.4	26.05	0.552	0.299	1.843				
	7.20	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	N値	176.7	0.042	29.0	24.52	0.427	0.285	1.497				
	8.20	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	N値	172.0	0.048	31.2	45.09	0.600	0.271	2.213				
	9.20	1.00	砂質土		31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	96.90	177.90	6.9	0.000	0.00	N値	166.9	0.054	33.9	33.46	0.600	0.264	2.274				
10	10.20	1.00						18.0	19.0							162.7										
	12.20	2.00						18.0	19.0							174.0	0.063	37.3								

最大応答値深度分布図
ケース ASAHI yNS base



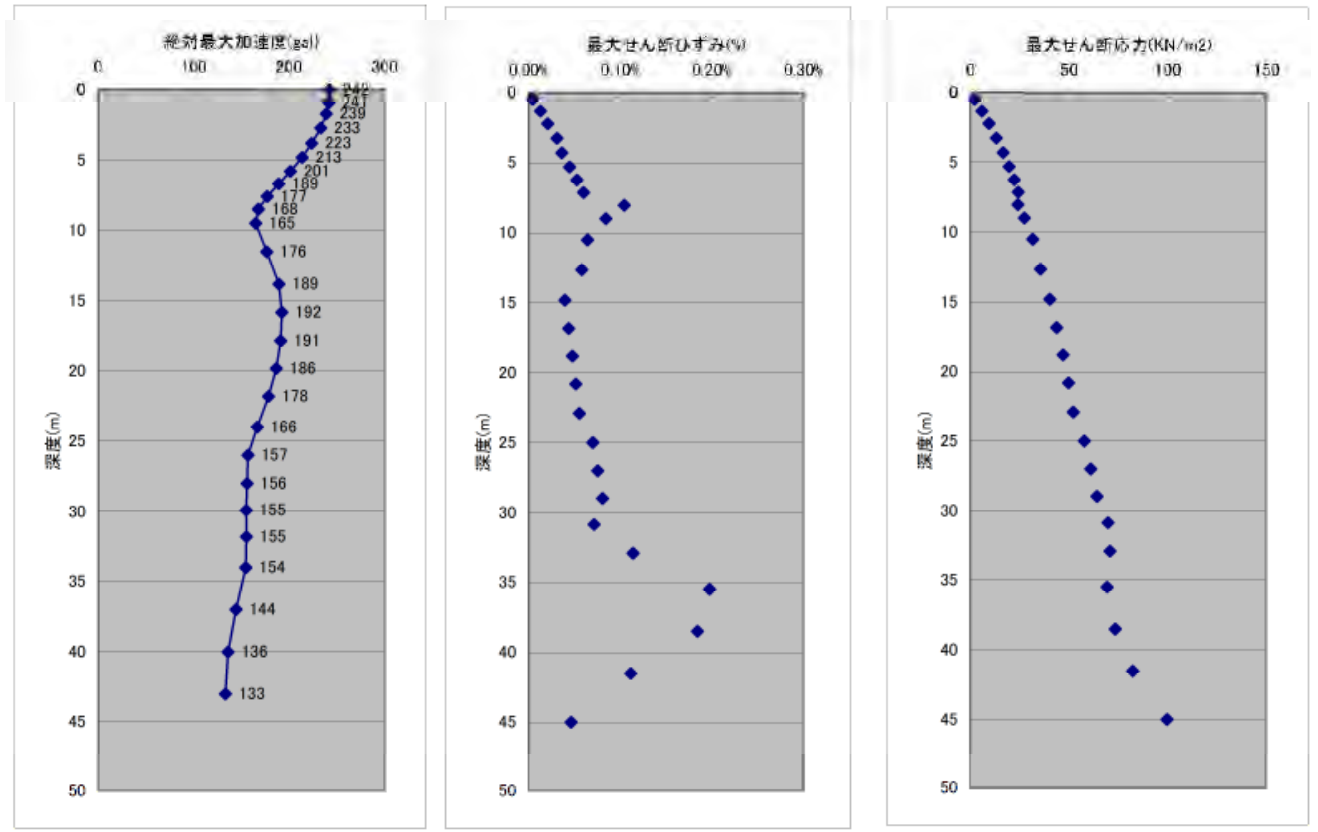
地点名：JG-S-1
基盤に
与える波形：M 7.7 αmax=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

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	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	133.35 (gal)	**3 Fe~∠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 1.70 (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	∠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	液を状化率判定	地震応答値			液状化の判定					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σ' v	全上載圧	割合校有土率	平均校径	コ抵抗ン抵抗費入			周抵抗摩擦	最大速度	最大歪	最大せん断力	補正N値	液抵抗比	せん断力断比	FL		判定
(m)	(m)	(m)		0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	φ50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	N ₆₀	τ 1/σ' v	τ d/σ' v		0 1 2		
0	0.0															214.9									
	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	N値	214.3	0.004	6.8							
	1.70	0.80	砂質土		7.0	0.000	2.30	18.0	19.0	39.40	45.40	2.4	0.000	0.00	N値	212.5	0.011	9.4	11.42	0.140	0.527	0.265			
	2.70	1.00	砂質土		34.0	0.000	3.30	18.0	19.0	48.40	64.40	2.8	0.000	0.00	N値	208.7	0.019	13.1	25.50	0.502	0.421	1.194			
	3.80	1.10	砂質土		43.0	0.000	4.30	18.0	19.0	57.40	83.40	3.0	0.000	0.00	N値	202.5	0.029	16.6	52.35	0.600	0.369	1.624			
	4.90	1.00	砂質土		35.0	0.000	5.30	18.0	19.0	66.40	102.40	2.3	0.000	0.00	N値	196.0	0.034	19.7	59.09	0.600	0.337	1.778			
	5.90	1.00	砂質土		22.0	0.000	6.30	18.0	19.0	75.40	121.40	2.3	0.000	0.00	N値	187.9	0.043	22.3	44.40	0.600	0.316	1.901			
	6.70	0.90	砂質土		22.0	0.000	7.30	18.0	19.0	84.40	140.40	2.3	0.000	0.00	N値	181.6	0.051	24.3	26.05	0.552	0.299	1.843			
	7.60	0.90	砂質土		41.0	0.000	8.30	18.0	19.0	93.40	159.40	6.6	0.000	0.00	N値	175.4	0.060	24.2	24.52	0.427	0.285	1.497			
	8.50	0.90	砂質土		31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	102.40	178.40	6.6	0.000	0.00	N値	165.9	0.116	27.4	45.09	0.600	0.271	2.213			
10	9.50	1.00	砂質土		4.0	0.000	9.30	18.0	19.0							160.8	0.090	31.6	33.46	0.600	0.264	2.274			
	11.50	2.00						18.0	19.0							169.2									

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 αmax=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

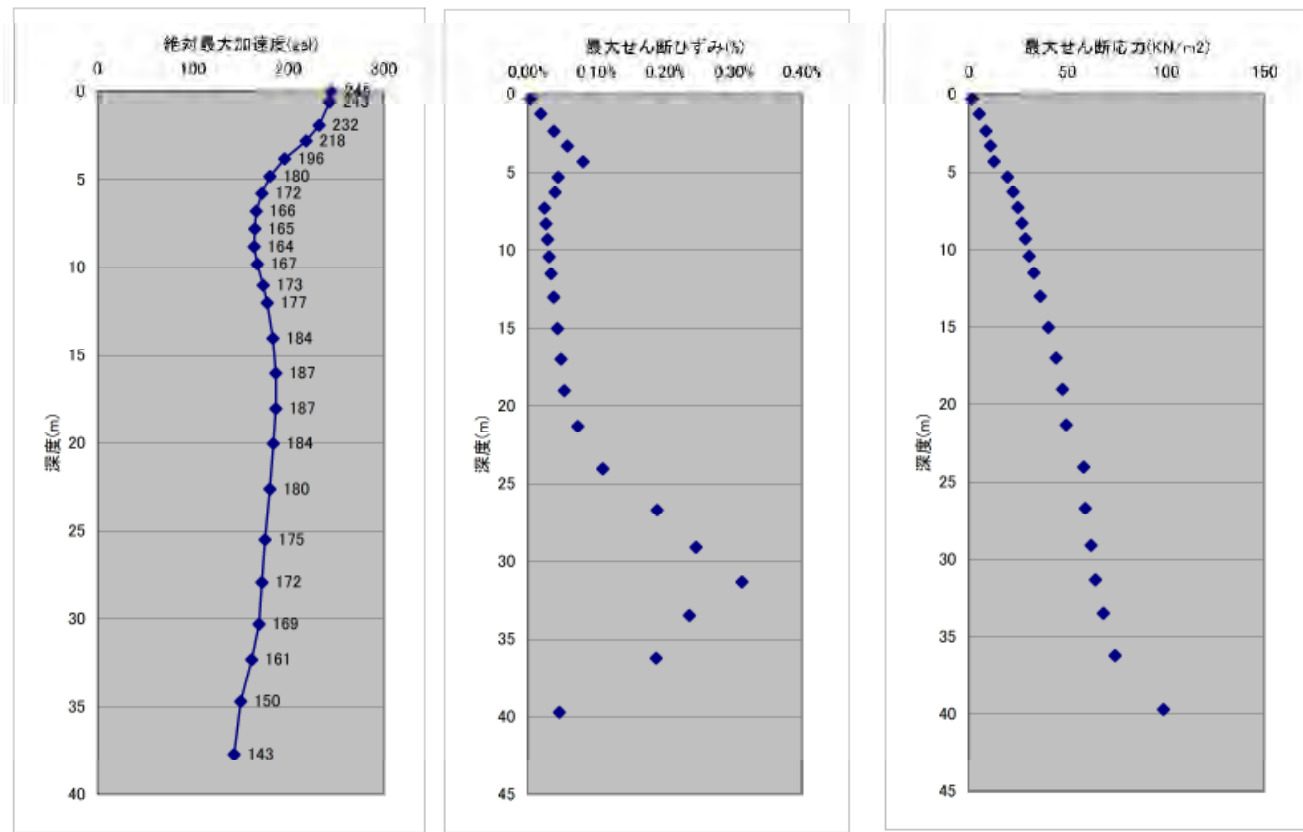
PL = 0.8 Dcy(建築指針)= 4.3 cm Dcy(高压ガス指針)= 3.9 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 6.8 cm

地 点 名：AH-1
基盤に
与える波形：M 7.7 αmax=191gal
旭余震NS基盤波形引き戻し

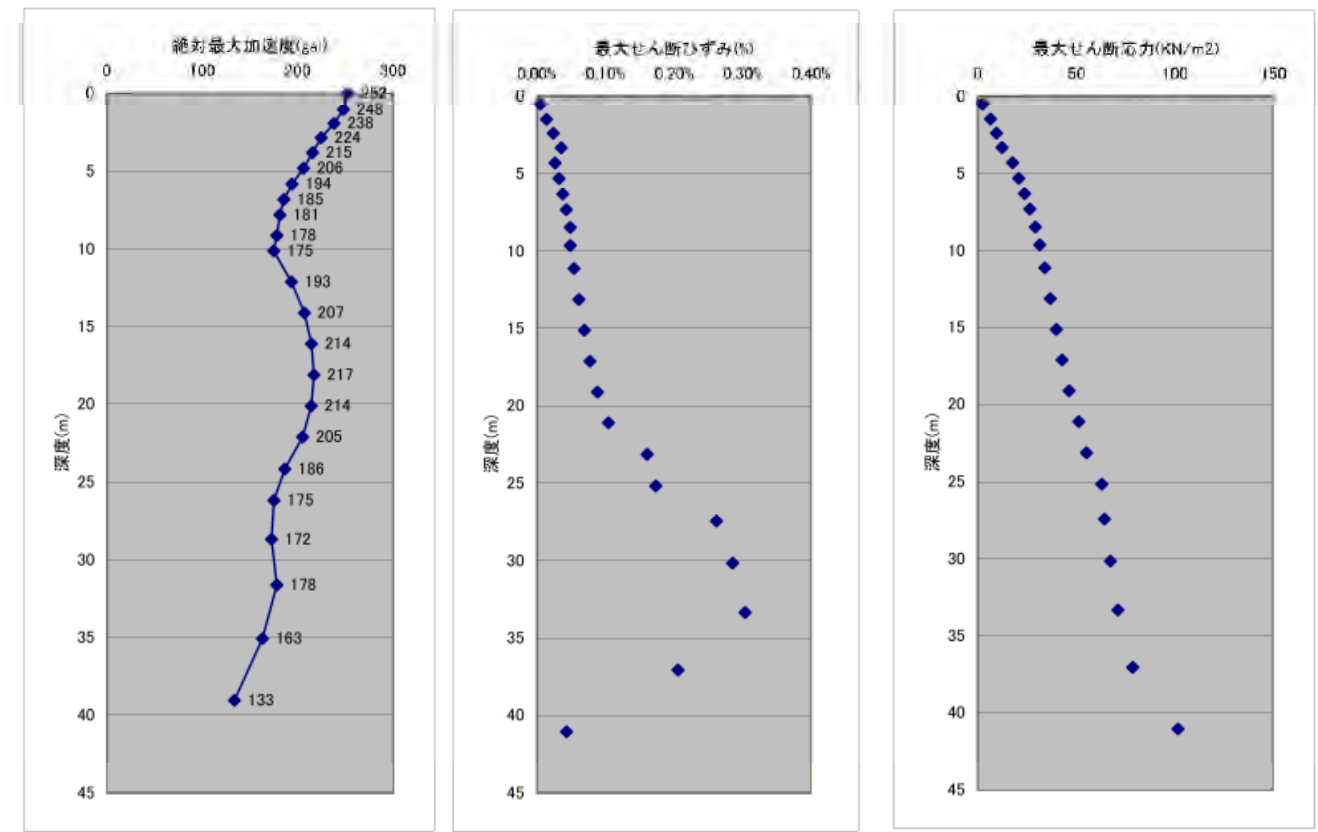
PL = 6.0 Dcy(建築指針)= 3.7 cm Dcy(高压ガス指針)= 6.9 cm
Dcy(Dr- ε 関係)= 18.5 cm

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	ASAHI-γNS-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 = 2 (%)		**2 c/d/a'γ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 Fc<∇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																						
Fc>50%の取扱い	∇F=11一定とする																						
層	土 質 特 性										液を状考定判定		液状化の判定										
尺	深さ	層厚	土層種類	N 値	振動動圧三比較	判定深さ	型質重量	飽和重量	有上載荷重σ'γ	全上載圧	補正有上重圧	平均粒径D50	二相土値換入γ	周縁土質摩擦係数	応答力出法	最大速度	最大変位	最新大応力せん断力	補正N値	液状化比	せん断力断比	判定	
(a)	(a)	(a)		0 50	FL	(a)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	950	(kN/m³)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	No	c/d/a'γ	c/d/a'γ	FL	0 1 2
0	0.0 0.60	0.60	砂質土		7.0	0.000	1.30	20.0 21.0	26.00 26.00	26.00	3.8	0.000	0.00	0.00	N値	235.8 234.9	-0.004 -0.019	-5.3 8.7	0.00	**1	**1	**1	
	1.91	1.31	砂質土		4.0	0.000	2.30	20.0 21.0	42.49 46.39	46.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値	224.4	0.040	11.0	0.00	0.182	0.173	1.049	
	2.80	0.89	砂質土		4.0	0.000	3.30	20.0 21.0	53.49 67.39	67.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値	207.5	0.066	12.8	0.00	0.182	0.169	1.135	
	3.80	1.00	砂質土		5.0	0.000	4.30	20.0 21.0	64.49 88.39	88.39	6.3	0.000	0.00	0.00	N値	174.8	0.100	19.6	0.00	0.182	0.204	0.894	
	4.80	1.00	砂質土		25.0	0.000	5.30	20.0 21.0	74.49 108.39	108.39	20.5	0.000	0.00	0.00	N値	169.8	0.043	22.4	40.17	0.600	0.201	2.978	
	5.80	1.00	砂質土		30.0	0.000	6.30	18.0 19.0	83.49 127.39	127.39	4.5	0.000	0.00	0.00	N値	169.6	0.038	25.0	32.50	0.600	0.201	2.991	
	6.80	1.00	砂質土		29.0	0.000	7.30	18.0 19.0	92.49 146.39	146.39	18.4	0.000	0.00	0.00	N値	168.6	0.023	28.9	37.53	0.600	0.195	3.079	
	7.80	1.00	砂質土		23.0	0.000	8.30	18.0 19.0	101.49 165.39	165.39	13.7	0.000	0.00	0.00	N値	167.6	0.025	28.8	29.34	0.429	0.190	2.259	
	8.80	1.00	砂質土		31.0	0.000	9.30	18.0 19.0	110.49 184.39	184.39	14.7	0.000	0.00	0.00	N値	166.0	0.028	30.6	36.14	0.600	0.186	3.234	
	9.80	1.00						18.0 19.0								165.1	0.031	33.0					
	11.02	1.22						18.0 19.0								165.3	0.035	36.2					
	12.02	1.00						18.0 19.0								166.6							

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



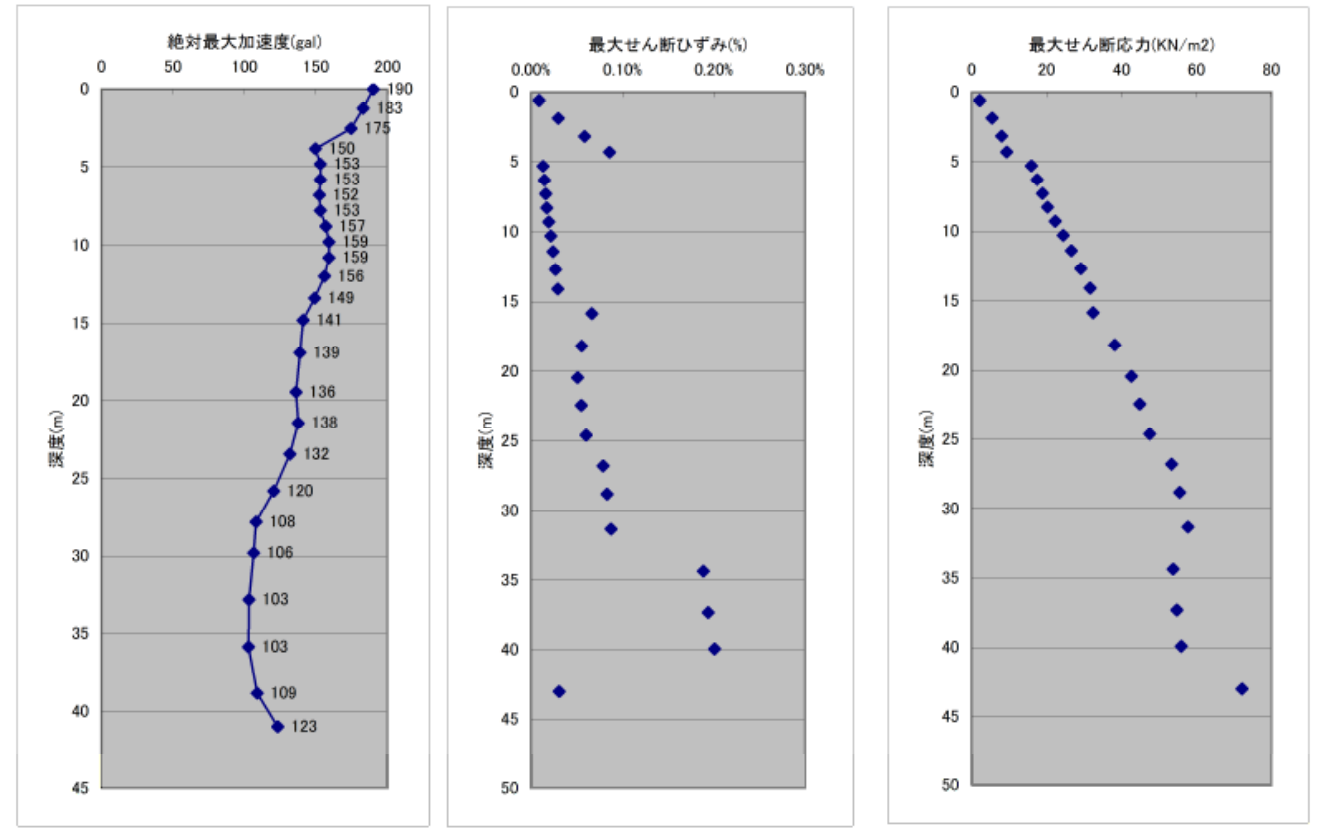
地点名：SN-S-1
基盤に
与える波形： M 9.0, α max=154gal
飯岡本震EW基盤波形引き戻し

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									
基準名	建築基礎構造設計指針	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 $\tau d / \sigma' v$ が0.0以下である(液状化の可能性は低い)									
		基盤加速度	105.89 (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	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									
判定方法	各層毎のせん断応力と、実測N値	補正係数	1.000	地下水位面 1.20 (m)									
Fe>50%の取扱い	∠NF=11一定とする												

標 尺	土 質 特 性														応 算 力 出 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地盤応答値		液状化の判定				判 定
	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 別	N 値	振 動 数 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	洞 合 校 有 土 率	平 均 粒 径	コ レ シ ム 入 り 係 数	周 面 抗 力 係 数			最 大 速 度 (gal)	最 大 変 位 (%)	最 大 断 大 応 力 $\sigma' v$	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	
(m)	(m)	(m)		0 50	BL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m³)	(kN/m²)								0 1	
0	0.0															189.6	0.009	5.4		0.00	0.182	0.253	0.718
	1.20	1.20	砂質土		5.0	0.000	1.30	20.0	21.0	25.10	26.10	4.3	0.000	0.00	0.00	N値	0.034	7.9	0.00	0.182	0.176	1.033	
	2.50	1.30	砂質土		2.0	0.000	2.30	20.0	21.0	36.10	47.10	4.3	0.000	0.00	0.00	N値	0.075	9.3	0.00	0.182	0.158	1.148	
	3.80	1.30	砂質土		8.0	0.000	4.30	20.0	21.0	47.10	68.10	4.3	0.000	0.00	0.00	N値	0.127	15.9	0.00	0.182	0.219	0.831	
	4.80	1.00	砂質土		28.0	0.000	5.30	20.0	21.0	58.10	89.10	5.0	0.000	0.00	0.00	N値	0.014	17.5	33.59	0.600	0.206	2.919	
	5.80	1.00	砂質土		22.0	0.000	6.30	18.0	19.0	68.10	109.10	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	0.016	18.9	24.80	0.447	0.196	2.280	
	6.80	1.00	砂質土		26.0	0.000	7.30	18.0	19.0	77.10	128.10	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	0.018	20.2	28.46	0.600	0.188	3.197	
	7.80	1.00	砂質土		20.0	0.000	8.30	18.0	19.0	86.10	147.10	5.6	0.000	0.00	0.00	N値	0.020	22.3	25.22	0.479	0.188	2.554	
	8.80	1.00	砂質土		31.0	0.000	9.30	18.0	19.0	95.10	166.10	9.1	0.000	0.00	0.00	N値	0.022	24.4	32.36	0.600	0.188	3.200	
	9.80	1.00						18.0	19.0	104.10	185.10	6.9	0.000	0.00	0.00	N値	0.024	26.6					
	10.80	1.00						18.0	19.0							136.4	0.027	29.1					
	12.01	1.21						18.0	19.0							132.6	0.029	31.6					
	13.40	1.39						18.0	19.0							127.5	0.029	31.6					
								18.0	19.0							123.6	0.029	31.6					

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



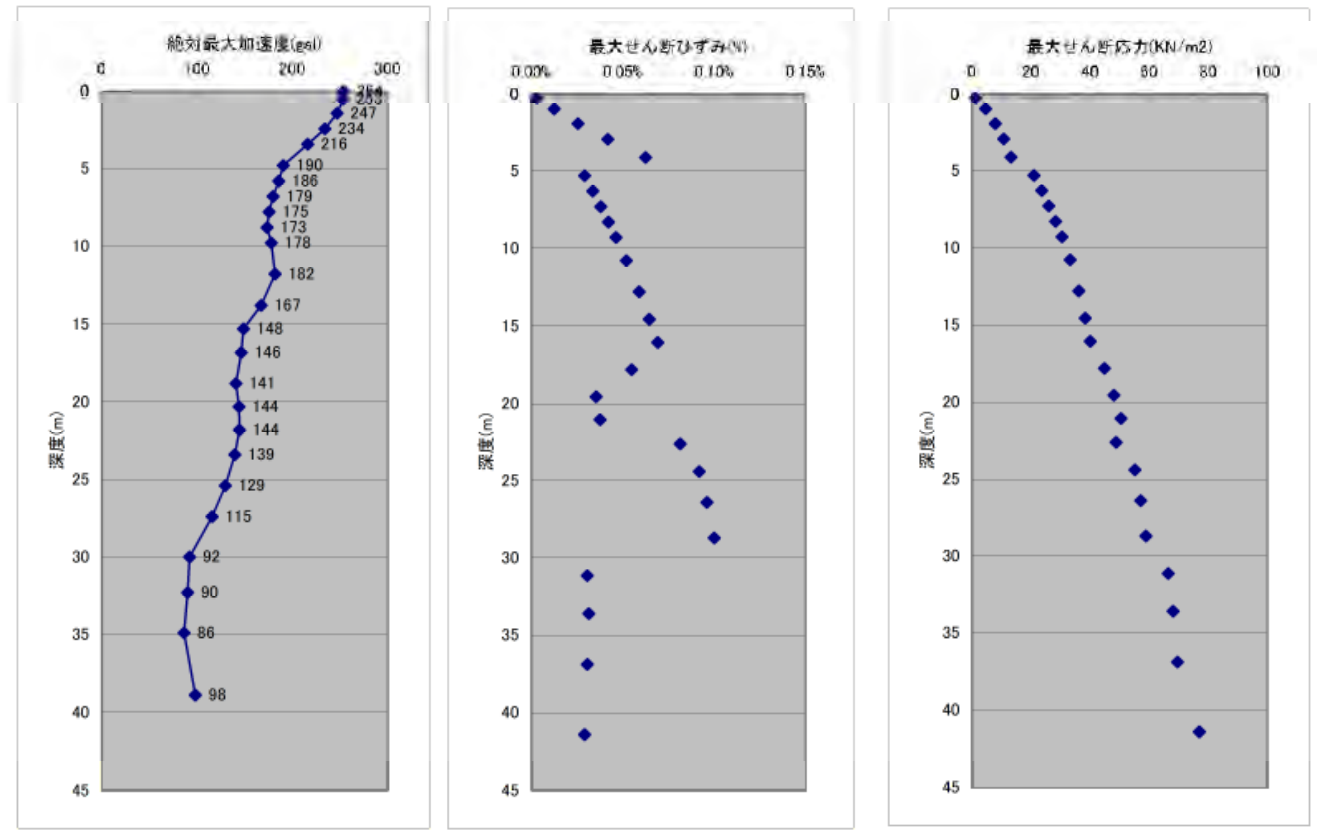
地点名：SN-S-2
基盤に
与える波形： M 9.0, α max=154gal
飯岡本震EW基盤波形引き戻し

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		P L 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	土 質 特 性													応 算 力 出 法	液 を 状 化 考 慮 判 定	地震応答値		液状化の判定						判 定	
	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 別	N 値	振 動 数 三 比 軸	判 定 深 さ (m)	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)	洞 合 校 有 土 率 (%)	平 均 粒 径 D50	コ レ シ ム 入 り 係 数			周 面 抗 力 係 数	最 大 速 度 (gal)	最 大 変 位 (%)	最 大 断 大 応 力 σ' v (kN/m²)	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 断 比	τ d / σ' v		F L
0	0.0																202.0	0.002	4.5						
	0.30	0.50					20.0	21.0		26.00	26.00	6.3	0.000	0.00	0.00	N値	201.6	0.010	7.8						
	1.43	0.93	砂質土				20.0	21.0		38.17	46.87	10.0	0.000	0.00	0.00	N値	199.0	0.022	10.6	0.00	0.182	0.222	0.819		
	2.43	1.00	砂質土				20.0	21.0		49.17	67.87	8.1	0.000	0.00	0.00	N値	194.7	0.029	12.1	0.00	0.182	0.212	0.854		
	3.43	1.00	砂質土				20.0	21.0		60.17	88.87	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	189.8	0.064	20.9	0.00	0.182	0.278	0.655		
	4.80	1.37	砂質土				20.0	21.0		70.17	108.87	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	178.0	0.026	23.5	35.45	0.600	0.268	2.239		
	5.80	1.00	砂質土				18.0	19.0		79.17	127.87	2.1	0.000	0.00	0.00	N値	175.8	0.031	25.9	31.15	0.600	0.282	2.293		
	6.80	1.00	砂質土				18.0	19.0		88.17	146.87	9.0	0.000	0.00	0.00	N値	172.6	0.036	28.2	37.48	0.600	0.256	2.345		
	7.80	1.00	砂質土				18.0	19.0		97.17	165.87	14.9	0.000	0.00	0.00	N値	168.3	0.041	30.4	35.10	0.600	0.250	2.397		
	8.80	1.00	砂質土				18.0	19.0		106.17	184.87	9.3	0.000	0.00	0.00	N値	162.8	0.046	33.2	20.53	0.251	0.250	1.002		
	9.80	1.00	砂質土				18.0	19.0								N値	155.9								
																		0.053	36.0						
	11.80	2.00					18.0	19.0									148.7								

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



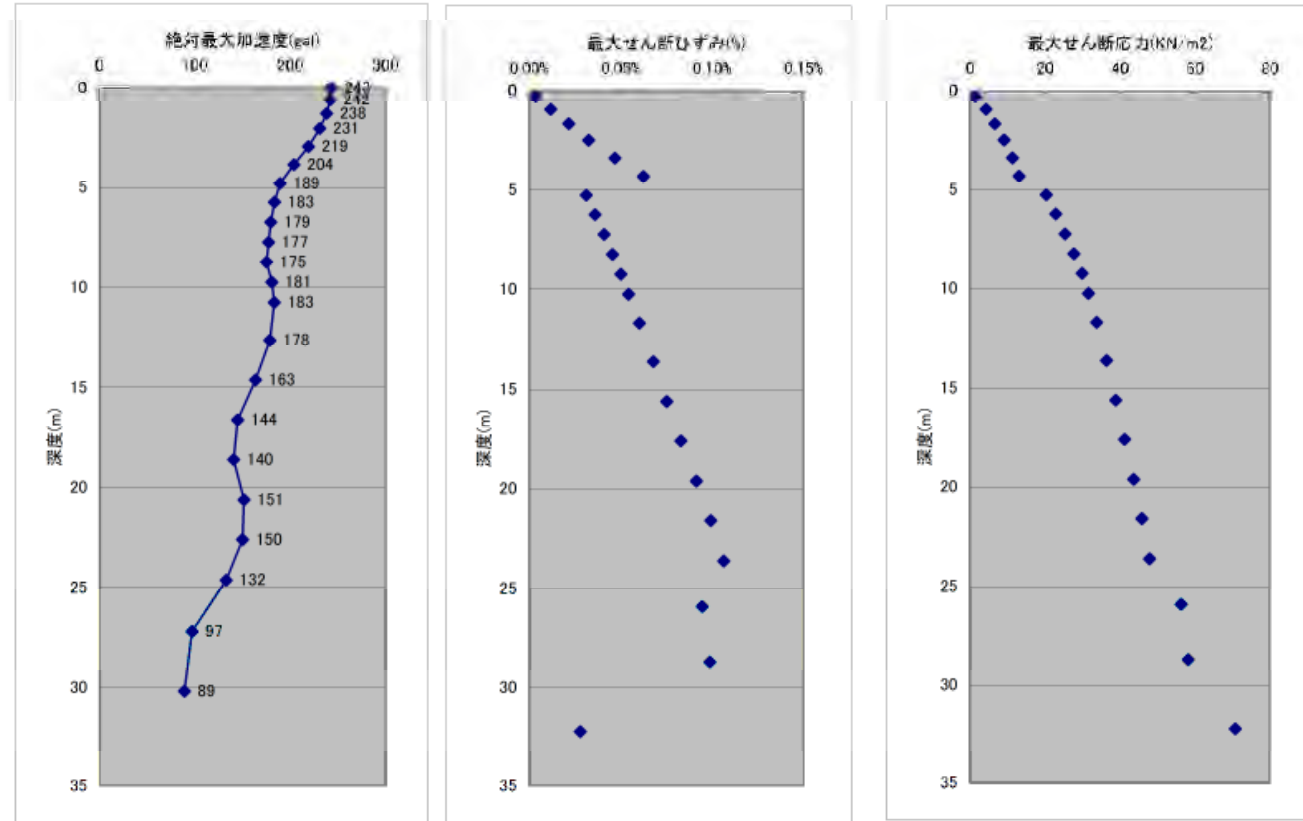
地 点 名：SG-1
基盤に
与える波形： M 9.0, α max=154gal
飯岡本震EW基盤波形引き戻し

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)
		マグニチュード	9.0	**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
		補正係数	1.000	地下水位面 2.05 (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	∠NF=11一定とする			

標準 尺 寸 (m)	深 さ (m)	層 厚 (m)	土 層 種 類	土 質 特 性										応 力 出 法	液 を 状 化 判 定	地震応答値					液状化の判定				
				N 値	振 動 三 軸 轉	判 定 深 さ	湿 潤 重 量	飽 和 重 量	有 土 載 効 力	全 土 載 圧	細 粒 含 有 土 率	平 均 粒 径	コ 抵抗 値 α N 費 入			細 粒 面 積 比	最大 大 変 位	最大 歪 率	最大 せん 断 力	補 正 N 値	液 状 化 比	せん 断 力 比	判 定		
				0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	σ' v	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)		(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ / σ' v	τ d / σ' v	FL	0 1 2	
0	0.0	0.60	砂質土	10.9	0.000	1.30	26.0	21.0	26.00	26.00	3.3	0.000	0.00	0.00	N値	198.4	0.003	4.3	19.41	**1	**1	**1			
	0.60	0.70	砂質土	5.0	0.000	2.30	26.0	21.0	43.75	46.25	2.7	0.000	0.00	0.00	N値	198.0	0.009	6.6	19.41	**1	**1	**1			
	1.30	0.75	砂質土	2.0	0.000	3.30	26.0	21.0	54.75	67.25	4.8	0.000	0.00	0.00	N値	196.6	0.019	9.1	7.48	0.112	0.207	0.544			
	2.05	0.75	砂質土	2.0	0.000	4.30	26.0	21.0	65.75	88.25	7.3	0.000	0.00	0.00	N値	193.7	0.030	11.3	2.68	0.067	0.191	0.351			
	2.95	0.90	砂質土	2.0	0.000	5.30	26.0	21.0	75.75	108.25	9.8	0.000	0.00	0.00	N値	188.3	0.045	13.1	2.68	0.067	0.191	0.351			
	3.85	0.90	砂質土	2.0	0.000	6.30	26.0	21.0	86.75	131.25	12.3	0.000	0.00	0.00	N値	181.0	0.066	20.3	5.29	0.094	0.247	0.979			
	4.80	0.95	砂質土	26.0	0.000	5.30	18.0	19.0	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	0.95	砂質土	31.0	0.000	6.30	18.0	19.0	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	1.00	砂質土	26.0	0.000	7.30	18.0	19.0	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	1.00	砂質土	25.0	0.000	8.30	18.0	19.0	102.75	165.25	6.0	0.000	0.00	0.00	N値	163.7	0.044	29.9	25.62	0.512	0.233	2.198			
	8.75	1.00	砂質土	27.0	0.000	9.30	18.0	19.0	111.75	184.25	5.6	0.000	0.00	0.00	N値	160.3	0.049	31.6	26.00	0.547	0.226	2.419			
	9.75	1.00	砂質土				18.0	19.0							N値	164.6	0.054	33.8							
10	10.75	1.00					18.0	19.0							N値	160.4									
	11.75	1.00					18.0	19.0							N値	154.6	0.062	36.4							

最大応答値深度分布図
ケース IIOKA EW base



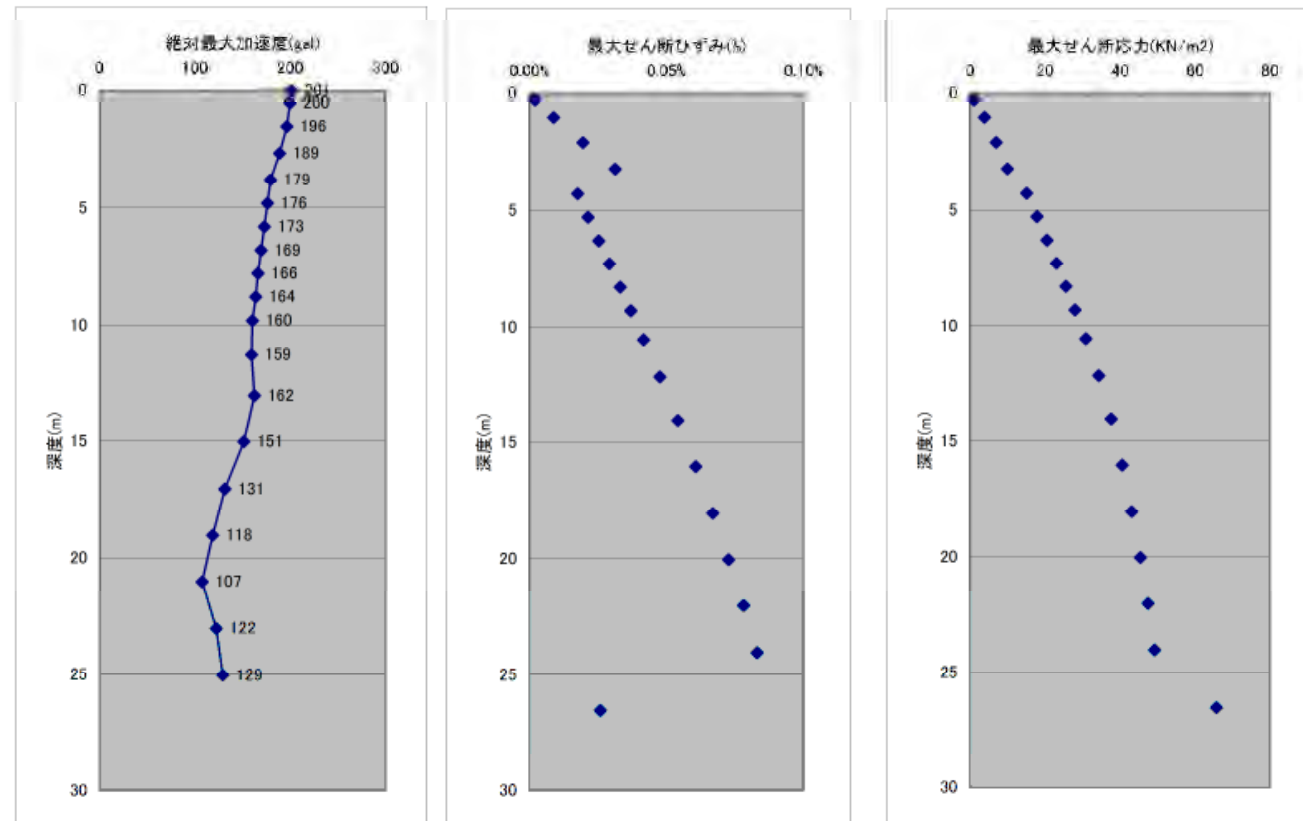
地 点 名：SG-2
基盤に
与える波形： M 9.0, α max=154gal
飯岡本震EW基盤波形引き戻し

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/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)
		基礎加速度	108.41 (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	9.0	**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
		補正係数	1.000	地下水位面 2.65 (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			

標準	深さ	層厚	土層種類	土 質 特 性										応力出法	液を状化判定	地震応答値					液状化の判定				
				N 値	振動三軸	判定深さ	湿潤重量	飽和重量	有土載効力	全土載圧	細粒含有土率	平均粒径	コ抵抗値			コ抵抗値	コ抵抗値	最大加速度	最大歪	最大せん断力	補正N値	液状化比	せん断力	せん断力	判定
	(m)	(m)	(m)	0 50	RL	(m)	(kN/m³)	(kN/m³)	(kN/m²)	(kN/m²)	(%)	D50	(kN/m²)	(kN/m²)	(kN/m²)	(gal)	(%)	(kN/m²)	Na	τ 1/σ' v	τ d/σ' v	FL	0 1 2		
0	0.0	0.50	砂質土	5.0	0.000	1.30	26.0	21.0	26.00	26.00	4.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	198.5	0.002	3.8	9.71	**1	**1	**1		
	0.50	1.00	砂質土	5.0	0.000	2.30	26.0	21.0	46.00	46.00	5.5	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	198.3	0.009	7.0	9.71	**1	**1	**1		
	1.00	1.15	砂質土	5.0	0.000	3.30	26.0	21.0	66.00	66.65	5.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	196.3	0.021	10.0	9.71	**1	**1	**1		
	1.15	1.15	砂質土	5.0	0.000	4.30	26.0	21.0	76.00	86.65	10.7	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	190.7	0.034	15.1	11.61	0.141	0.201	0.702		
	1.30	1.15	砂質土	5.0	0.000	5.30	26.0	21.0	86.00	86.65	10.7	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	181.7	0.048	17.8	59.33	0.600	0.203	2.956		
	1.45	1.00	砂質土	5.0	0.000	6.30	26.0	21.0	96.00	106.65	12.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	177.4	0.053	20.5	62.04	0.600	0.207	2.890		
	1.60	1.00	砂質土	5.0	0.000	7.30	26.0	21.0	106.00	106.65	12.1	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	173.3	0.067	23.1	37.58	0.600	0.210	2.882		
	1.75	1.00	砂質土	5.0	0.000	8.30	26.0	21.0	116.00	124.65	8.2	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	170.1	0.027	25.6	58.33	0.600	0.211	2.846		
	1.90	1.00	砂質土	5.0	0.000	9.30	26.0	21.0	126.00	143.65	10.5	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	165.9	0.031	28.9	68.33	0.600	0.212	2.846		
	2.05	1.00	砂質土	5.0	0.000	10.30	26.0	21.0	136.00	162.65	7.3	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	160.6	0.036	28.0	31.59	0.600	0.211	2.843		
	2.20	1.00	砂質土	5.0	0.000	11.30	26.0	21.0	146.00	181.65	10.0	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	154.0	0.040	30.9	41.98	0.600	0.215	2.795		
	2.35	1.00	砂質土	5.0	0.000	12.30	26.0	21.0	156.00	181.65	10.0	0.000	0.00	0.00	0.00	N値	144.6	0.045	34.4						
	2.50	1.48	砂質土	5.0	0.000	13.30	26.0	21.0	166.00	181.65	10.0	0.000	0.00	0.00	0.00	N値		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, $\alpha_{\max}=195\text{gal}$

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
入力波名 HIGATA-EW-base

PL値 11.841
水の単位体積重量 10.0 (kN/m³)
上裁荷重 0.0 (kN/m²)
使用曲線 $\gamma=5$ (%)
基盤加速度 132.22 (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 $F_c \sim \angle N_f$ 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 0.91 (m)

標 尺	深 さ	層 厚	土 層 種 類	土 質 特 性										定 量 力 出 比 法	液 を 統 考 化 慮 判 定	地震応答値			液状化の判定				判 定	
				N 値 0 50	振 動 度 三 比 軸 RL	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)	締 合 係 有 土 率 (%)	平 均 粒 径 D50	α 抵 抗 値 貫 入 (kN/m²)			周 抗 面 摩 擦 (kN/m²)	最 大 速 度 (gal)	最 大 変 位 (%)	最 大 断 大 応 力 σ'_n (kN/m²)	補 正 N 値	液 状 化 比 $\tau d/\sigma'v$	せん 断 比 $\tau d/\sigma'v$		FL
0	0.0																							
	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	297.4	0.030	4.5						
	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	289.0	0.198	8.9	13.22	0.152	0.306	0.498		
	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	231.9	0.079	11.3	15.91	0.175	0.239	0.730		
	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	215.8	0.127	14.1	19.80	0.233	0.241	0.965		
	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	199.7	0.186	16.3	17.21	0.189	0.234	0.809		
	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	180.0	0.179	17.7	12.51	0.147	0.219	0.674		
	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	168.8	0.127	21.6	21.16	0.269	0.234	1.147		
	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	161.6	0.078	23.3	29.35	0.600	0.225	2.665		
	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	156.8	0.091	25.0	69.51	0.600	0.218	2.754		
	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	151.1	0.107	25.6	45.80	0.600	0.203	2.953		
	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	143.0	0.283	28.6	15.61	0.172	0.208	0.824		
	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	128.9	0.217	30.8	11.00	0.137	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	121.1	0.193	34.0	13.67	0.156	0.000			
	14.00	2.00	砂質土		0.0	0.000	16.0	17.0	130.29	264.19	92.4	0.000	0.00	0.00	N値	133.2			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		0.175	37.0	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	16.0	17.0	158.29	332.19	52.4	0.000	0.00	0.00	N値	174.4			14.15	0.159	0.000			
			砂質土		10.0	0.000	16.0	17.0	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	20.00	1.30																						

最大応答値深度分布図

ケース HIGATA EW base

