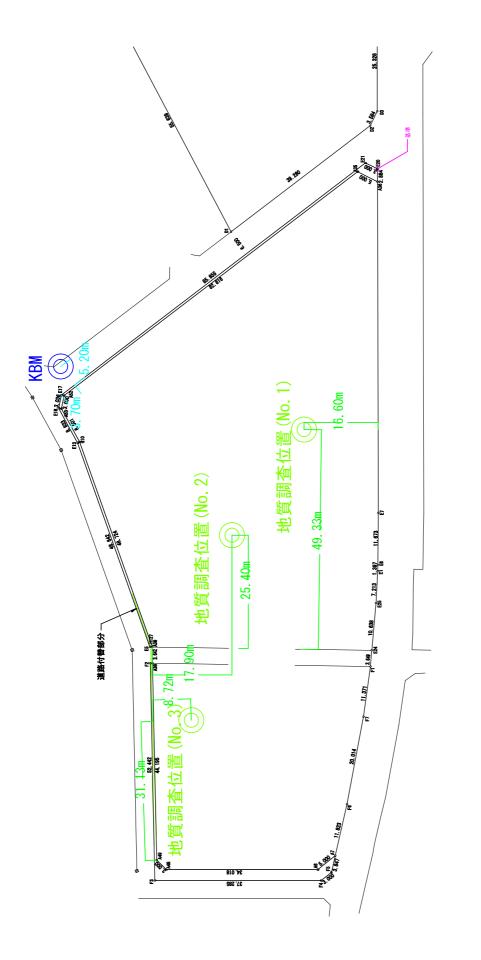
# 巻 末 資 料

• 調査地点位置図	1葉
・ボーリング柱状図	2葉
・孔内水平載荷試験結果データシート	一式
・室内土質試験結果データシート	一式
・液状化判定結果データシート	一式
• 現場記録写真	一式



(仮称) 一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

事業名または工事名

調査目的及び調査対象 建築 🛭	構造物基礎
-----------------	-------

調査目	3的.	及し	<b>人詞</b>	[河景	<u> </u>	建梁_	構造	物基础	<b>建</b>		1																		_			
ボー	· IJ	ン	グ名	No	. 1						調査位置	愛知県一	宮市	<b>卜浅</b> 扌	町東	浅ま	大!	島1547	番地	2外						北	緯	35° 1	19' 3	36. 9″		
発	注	機	関			大建設記									_							年12月2				東	経					
調 3	1	ŧī	者 名	株 TE	式会社 L 05	t 東建ジ 2 <del>-</del> 824-153	オテ 31	ック			照 查技術者	奥 一歩 地質調査技士 登録番号	212	266		担 技 和	当 村 者	当 平日 地質	山 瑞 调查技士 監号	<b>紗</b>	1	コ 強定	ア 平山 者 <sup>地質調</sup>	瑞紗 膏 <sup>技士</sup>			ボーリ グ責日	Jン 角 E者 鬱	●田 質調費	定表	夫 1513	6
孔	П	標	高		M+ 1.04 ı	角 1	上上	√ 90°	方	270	北_0°	地		). [ <u> </u>		式 釒		- 1	₿D-C													
総	削	孔	,長	: 1	4. 40 ı		₹ 0°	ぴ	位	西	180 南	盤勾配 80 70	と の。		吏	ェン	ジン	1 7:	ンマ-	-NFD-9				ポン	プ :	カノバ	5					
標	標		層	深	現	現		色	相	相	記		地	孔						煙淮	貫入試馬	金				百位品	宣試験	$\equiv$	≣# ¥:	採取	室	室 削
					場	場							層	内	深	100	mm z	اخ ا	. N	175-7	- 54 7 (11/17)				深		試験名			試想	$\dashv$	
					土質				対	対				水位	度	の非	丁撃回	国数 撃				深度-N位	Ī				び結果				Þ	扎
尺	高	5	厚	度	名	±			密	稠			岩体	m		0	100				_	•			度			ß	变   *	料 耳	X III	式 月
					模	質			"	Trei			区	測定品		\ \		₹   貫	:										1	番ブ	7   1	
m	m		m	m	様)	名		調	度	度	事		分	月日	m	100	200	300		0	10 2	20 3	30 4	0 5	o m			п	m  -	号法	長	
1	0.	.54	0.50	0.50	)	(S−G)	砂 ——	_			φ10mmほどの む。																	$\mathbb{H}$				
1		.00	1.00	170		Trib (O)		48 CE	非常に緩		細~中砂主体 少量含む。 GL-1.5mまで針				1.15		1	1 30		•								+				-
_ 2			0.55	2.25	5 0.00	° 砂礫 (GI)		褐灰 褐灰	非常に密		ったが,孔壁がり,孔壁保護の	ため.泥水排			1.45 2.15	1 17	43 40	6 14	0 128.	6								+				-
2	_,	ne.	0.85	3.10	10.00	▼ 玉石混じ 礫 (GI-B)		褐灰	な		削に切り替え. φ35mm程の マトリックスは	<b>E角礫主体</b>	1		2.29										1			$^{++}$				
- 3			0.50	3.60	) <b>ႏ</b> ႏ	砂(S)		褐灰	中位			E角礫含む		12/1 3.80 <del>¥</del>	3.15		7	8 2				<b>&lt;</b>						П				-
- 4					0.00 0.00 0.00 0.00	<u>,</u>					ゆ2~35mm程 体。マトリック	の亜角礫主	1	<del>▽</del> 泥水(		1	17	16 <u>5</u>	3 0 58							++		+				122 17
- 5					0.00	O (O					均一な砂。 GL-4~5m付i	近10cm程の			4.45 5.15	1	16															-
					\$3.00 \$3.00 \$00.00	0					短柱状コア採	収される。			5.45			26 <u>5</u> 30	0 59									+				
6					0.00	@ ○ ま石湿!*	り砂		非常に密						6.15		15	23 <u>5</u> 30	3 0 53					_								-
- 7	<u>-5.</u>	.86	3.30	6.90	0.00	in∓ (GI=B.	)	灰	な 中位		GL-7~8m付i	<b>丘</b> φ 40∼			7.15		4	3 1	2 10									<u></u>	.15			-
- - 8					0000 0000	0			T 14		50mm程の亜タ れる。	角礫採取さ			7.45 8.15		13	30										7.4	.45	P-1		
- 0	-7.	.46	1.60	8.50	0.00	。 ○砂礫 (GI)		灰	密な		φ2~65mm程	の亜角礫す			8.45	60		16 <u>4</u> 30 6	_									$\blacksquare$				13
- 9					0000 0000 0000	0					体。マトリックス 均一な砂。	スは粒径不			9.05	90		9	200									+				-
- - 10					0.00	8					GL-8~9m付i 短柱状コア採	近13cm程の 取される。	1		10.05			6 10	) 0 180													-
					0.00 0.00 0.00	•									10.15	60		6	2									++				
- 11 -					0.00 0.00 0.00 0.00	a   									11.00			5	360						1							-
- 12					•0•C	် က									12.10	46	14 60	6 16	0 0112.	5				_				$\mathbb{H}$				<u>12</u> 18
13					9000 9000 9000	0									12.26		11	32 5										$\pm$				
-					0.00	9 6									13.15		- ' '	32 3	55					_				$\mathbb{H}$				
- 14	-13	.36	5.90	14.4	0 •0•0 0•0•	る 玉石混じ ・礫(GI-B)	り砂 )	灰	非常に密						14.15	30	20	10 6 50 25	0 0 72									+				<u>12</u> 20
- - 15									な						14.40													П				-
- 15 - 16																												+				
- 16 -																																
- 17																												$\mathbb{H}$				-
- - 18																																-
-																												$\mathbb{H}$				
- 19																												+				-
20																												Щ				-
_																												+				
- 21 -																																-
- 22																												+				-
- - 23																											Ш	Щ				-
																										+++	+++	$\mathbb{H}$				
24																												#				-
25																										Щ	$\prod$	#				-
-																										+++		+				122 20
- 26 -																												Щ				
97																		$\perp$								Ш		Ш	丄			

調査位置 愛知県一宮市浅井町東浅井大島1547番地2外

(仮称) 一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

事業名または工事名

ボーリング名 No.2

			T																							
注	梯	製			大建設記						ı.							月17日~20				1	136° 4			
査	業 :	者 名			東建ジ 824-153		ック			照 査 奥 一 技術者 養縁番号	歩 <sup>±</sup> 21:	266		担 技	当 者	平 川 地質調査 登録番号	瑞利	עי 	盤定	ア 平山 瑞紗 者 <sup>地質調査技士</sup>		ボーリ グ責任	ン 服 者 豊穣	部 形形 調査技士 番号	·美 101	00
	] 標	高	KBM	+  .87 m		上 上	√ 90°	方	270	1	水平	0°	使用	試	推機	YBMO:	5DA-	2								
肖	J Z	. 長		.04 m	1.1	<b>₹</b>	ナ o°	位	西	東 蜀 蘭 180 南 配 90		.	使用機種	エン	ジン	ヤン	マー	NFD-10		ポン	プ	YBM-GP5				
				I I			_	_	_			$\overline{}$														_
	標	層	深	現場	現		色	相	相	57	地層	1 -	, <del> </del>	T.,				標準貫入記	式験			原位置試験		は料採耳 	_	室
				±	場			対	対			水	、 深	<b>の</b>	Mmごと T撃回数	打撃	N		深度-N値	I	深	試験名 及び結果	深	試	採	内
	高	厚	度	質	±						岩	位   m			100 200	1ごし				_				1 1	取	
				名	質			密	稠		体	""		≀		の貫					度		度	1 1	方	試
				(模 模 様)				_			×	丨月	l m		200 300	入										FA
F	m U.72	m 0.15	m 0.15		名 表土 (Ss)		調暗褐	度		事	分礫	·   B				量	値 c	10	20 3	0 40 5	o m		m	号	法	験
								1		<b>恰</b> む。	/															
١.	-0.78	1.50	1.65		シルト混し (S-M)	じり砂	褐灰	緩い	`	細~中砂主体。シルト: 少量含む。 上部 Ø 30~70mm程の	亜		1.1		2 2	6 300	6	•								
Г				0.000				非常に密		角礫含む。 ∮2~35mm、最大∮60 程の亜角礫主体。	)mm		2.1	0 27	24 9	60 230	78.3		_							
Г		0.55	2.90	.0.00. 0.0.00	砂礫 (GI) 玉石混じ 礫 (GI-B)	り砂 )	褐灰	な		最大 φ 60~80mm程の	亜	12/	2.3													
	-2.68		3.55	//	シルト混し (S <del>-</del> M)	じり砂	褐灰	中位	<u> </u>	<u>角礫を含む。</u> 細〜中砂主体。シルト: 少量含む。	分を	3.4	3.1		7 10	300	22		<							
				00.00 00.00 00.00 00.00 00.00						の2~35mm程の亜円積	楽~	泥水	位 4.1 4.4	5 11	20 29	60 270	66.7			3						
				0.0.0						亜角礫主体。マトリック は粒径不均一な砂。 最大 φ 50~80mm程の	亜			60 0 30		60 30										
				\$000 \$000						角礫を含む。 GL-4~5m付近 φ 50mr	m程		5.0	13												
				0.000						の亜角礫採取される。 GL-7m付近シルト分や 多く含む。	か		6.1	_	37	60 200	90			_						
				6000 6000 6000						含水量中位~多い。			6.3		20 9	60										
				0.000 0.000 0.000									7.3	9	40	240	75			_						
				0.000									8.1 8.1	0 60 90		60 90	200									
	-8.17	5.49	9.04	6000 0.0000	玉石混じ 礫(GI-B)	り砂 )	灰	非常に密	ì				9.0	0 40		60 40	450			_						
								な					9.0	14												
																	ŀ									
																	ŀ									
																			$\perp$							
																	-									
								1	1	I .	- 1	1	- 1	1	1 1	1				1	1	1 1 1 1 1 1 1 1 1		1 1		

北 緯 35°19'42.3"

調 査 位 置 愛知県一宮市浅井町東浅井大島1547番地2外

(仮称) 一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

事業名または工事名

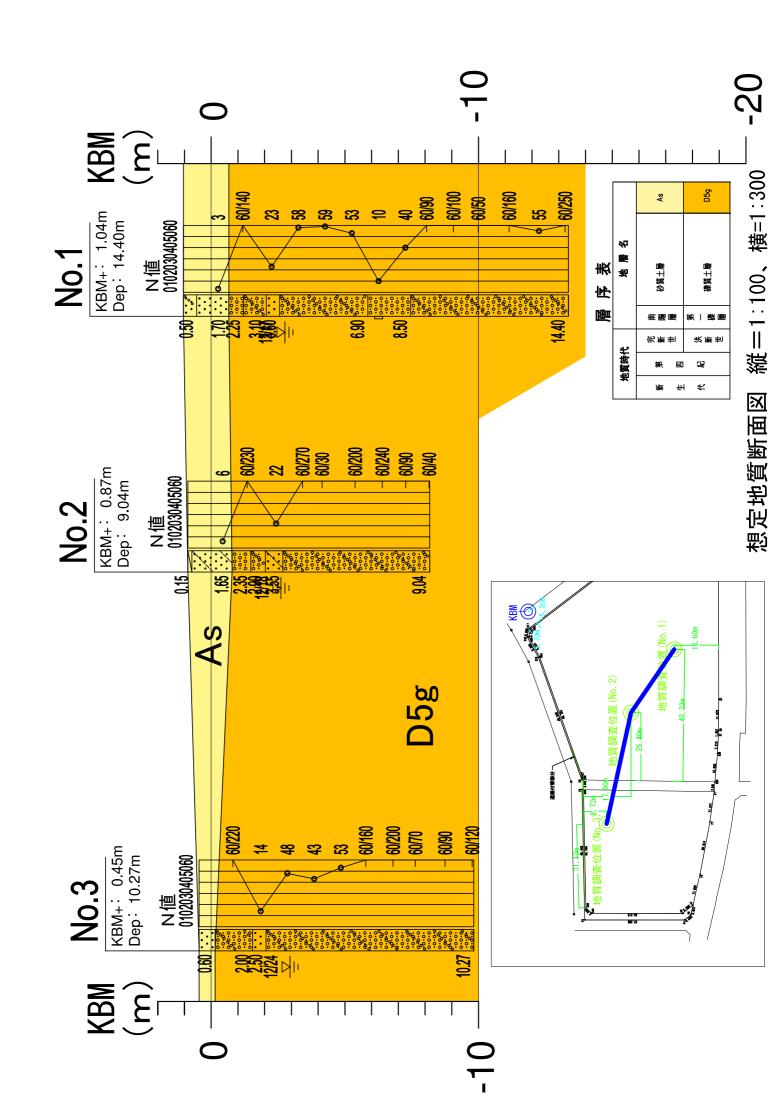
ボーリング名 No.2

調査目的及び調査対象 建築 様	造物基礎
-----------------	------

発	注析	<b>雙</b>	株式	式会社	大建設計								調	查期	1間 2	019	年12	月17日~20						136°				
調	業	者 名	株: TEL	式会社 . 052-	東建ジオテ -824-1531	・ック			照 査 奥 一歩 技 術 者 <sup>地質都査技士</sup>	21	266		担技	術	当者	平山 質調	瑞拉士	砂	盤 定	ア 平山 者 <sup>地質調査</sup>	瑞紗		ボー・グ責任	ノン 月 壬者 豊	报部 世質調報	勝美	€ 10100	)
孔	ᄆᆥ	票高	. KBN		角 180 上	\ 90°	方	270	北.0°   +++		0°	使用		錐			5DA-	-2							2.50.10			
総	削了	1 長	: 9	0.04 m	痩   下↓	フ <sub>0</sub> *	位	西	90° 盤 鉛 鉛 180° 南 配 90°	J 0		使用機種	Ι:	ンジ	ン	アン	マー	NFD-10			ポン	プ YI	BM-GP5					
標	標	層	深	現	現	色	相	相	記	地	3 7L							標準貫入	試験				原位置試験	$\Box$	試業	4採取	室	削
				場	場					層			<b>采</b> 1	00mm	ごと	ŧΤ	N					深	試験名	-		試採	┨	
	_	_	-	土質			対	対			位	:   Д	<b>支</b>   σ.	り打ち	包数	撃ご			深度─N値	Ī			及び結界	:		料取	内	ı FL
尺	高	厚	度	名	土		密	稠		岩体						との			-	_		度		1	度		試	: 月
				模	質					区	定月				!   ₹	貫入										番 方		
m	m 0.72	m 0.15	m U.15	様)	名 表土 (Ss)	調暗褐	度	度	事	分			- 10	00/20	00 300	量	値	0 10	20 3	80 40	) 5	o m		$\longrightarrow$	m	号法	験	
1					<u> </u>	76819	1		含む。  細~中砂主体。シルト分	/ E			15			_								+				
1	-0.78	1.50	1.65	/	シルト混じり砂 (S-M)	褐灰	緩い		少量含む。 上部 φ 30~70mm程の亜 角礫含む。			Ļ	45	-		6 300	6	•						$\blacksquare$				hundu
2	-1.48	0.70	2.35	0.0.0	砂礫 (GI)		非常に密		φ2~35mm、最大 φ60mm   <b>建</b> の亜角礫主体。	1		2	.10 2	27 2	4 9 30	60 230	78.3				_	-						l il
3	-2.03	0.55	2.90		玉石混じり砂 礫(GI-B) シルト混じり砂	褐灰	な		最大 φ 60~80mm程の亜 角礫を含む。		12/	18 2	.15	5	7 10	22								Щ				hundi
Ē.	-2.68	0.65	3.55	0.0.0	(S-M)	褐灰	中位		細~中砂主体。シルト分を 少量含む。	1	3.4 又 泥水	140	.45			300	22		•<		_	-		+				
4				0.0.0 0.0.0 0.0.0					φ2~35mm程の亜円礫~ 亜角礫主体。マトリックス は粒径不均一な砂。	1		4	42		0 <u>29</u> 70	60 270 60	66.7				3			Щ				Tunii
5				\$0.00 0.05 0.05 0.05 0.05 0.05					最大 φ 50 ~ 80mm程の亜 角礫を含む。			5 5	.00 3 .03	30	+	30	600							+				
6				0.00 0.00 0.00 0.00					GL-4~5m付近 φ 50mm程 の亜角礫採取される。 GL-7m付近シルト分やや			6	.15	23 3	17	60												1 <u>2</u> -
				80.00 60.00 0.00					多く含む。 含水量中位~多い。			6	.35	+		200	90				_			++				12
7				•0•0•0 0•0•0 •0•0•								ļ-,	.15 3 .39	+	40	60 240	75				_							1/3
8				40.00								8	10 g	90 90		60 90	200					-						
- 9	-8.17	5.49	9.04	64.00 0.00.0	玉石混じり砂 礫(GI-B)	灰	非常に密					9	.00 4	30 10		60 40	450											12 18
ľ							な					9	.04											+				
10																												1
- 11																						-						12-18-1
10																								+				
12																								$\blacksquare$				
13																						-		+				1 =
14																												duml.
																						-		+				
15																												dumb
16																						-						
17																												l i
																						-		+				Tangar Tangar
18																												ulmi
19																												
Ē																								++				1
20																								Щ				
21																						-		+				
22																												
																						-		+				
23																												- I
24																								+				
E 05																												
																								$\prod$				Innih
26																						-		+				րական արդականությունը և հայարականությունը և հայարականությունը և հայարականությունը և հայարականությունը և հայարա
27																								Ш	$\perp$	$\perp$		

緯 35°19′42.3″

北



# 土質試験結果一覧表(基礎地盤)

調査件名 (仮称)一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

整理年月日

2020年 1月 24日

整理担当者 石原 聖子 号 試 1P-1 (深 さ )  $(7.15 \sim 7.45 \text{m})$ 湿 潤 密 度  $\rho_{\rm t}$  g/cm<sup>3</sup> 乾 燥 密 度 ρ<sub>d</sub> g/cm 土粒子の密度  $ho_s$  g/cm³ 自然含水比 w。 % 隙 比 *e* 間 般 和 度 S<sub>r</sub> 飽 石 分 (75mm以上) % 分<sup>1)</sup> (2~75mm) % 61.3 粒 砂 分¹) (0.075~2mm) % 31. 1 シルト分¹゚(0.005~0.075mm) % 7.6 粘土分10(0.005mm精)% 最大粒径 26. 5 度 均等係数U。 80.9 50%粒径D50 6.1733 20%粒径D20 0.4044 % 液性限界加 塑性限界砂。 % 塑性指数 I。 地盤材料の 細粒分まじり 分 分 類 名 砂質礫 類 分類記号 (GS-F) 試験方法 圧 圧 縮 指 数 C。 圧密降伏応力 p。 $kN/m^2$ 密 一軸圧縮強さ q。 $kN/m^2$ 一軸圧縮強さ qu kN/m² 軸 圧 一軸圧縮強さ  $q_{\text{u}}$  kN/m<sup>2</sup> 縮 一軸圧縮強さ qu kN/m 試験条件 せ c kN/m<sup>2</sup> 全 応 力  $\phi$ N c′ kN/m³ 有効応力 φ' ο 断

特記事項

1) 石分を除いた75mm未満の土質材料 に対する百分率で表す。

 $[1kN/m^2 = 0.0102kgf/cm^2]$ 

JIS A 1204 JGS 0131

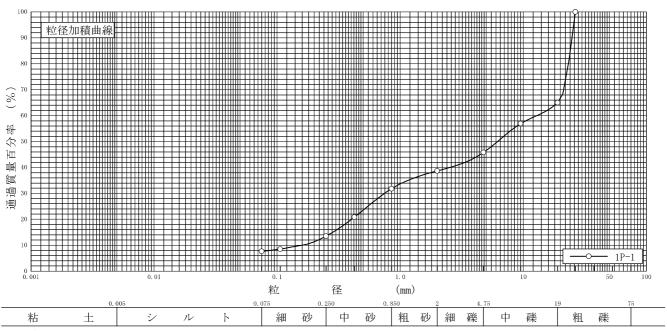
## 土 の 粒 度 試 験 (粒径加積曲線)

調査件名 (仮称)一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

試験年月日 2020年 1月 23日

試 験 者 石原 聖子

試料番号	1P-1					試	料	番	号		1P-1	
(深 さ)	$(7.15\sim7.$	45m)				(沼	발		さ)		$(7.15\sim7.45\text{m})$	
	粒 径 mm	通過質量百分率%	粒 径 mm	通過質量百分率%	粗		<b></b>	分		%	35. 0	
	75		75		中		<b>熊</b>	分		%	19. 2	
Š	53		53		細		<b>終</b>	分		%	7. 1	
	37. 5		37. 5		粗	碩	<u>ታ</u> 	分		%	6. 9	
る	26. 5	100.0	26. 5		中	碩	<u>ታ</u> 	分		%	18.3	
3	19	65. 0	19		細	碩	<u>ታ</u> 	分		%	5. 9	
V)	9. 5	56. 9	9. 5		シ	ル	<u>}</u>	分		%	7. 6	
Ť	4. 75	45.8	4. 75		粘	±	Ŀ 	分		%	7.0	
分	2	38. 7	2		2mm	ふるレ	`通過	質量	百分	率 %	38. 7	
Я	0.850	31.8	0.850		425	μms	るい通	過質量	直百分	率 %	20.8	
le:	0. 425	20.8	0. 425		75 μ	ιmふる	い通i	過質量	百分	率 %	7. 6	
析	0. 250	13. 5	0. 250		最	大	粒	径		mm	26. 5	
	0. 106	8. 5	0. 106		60	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 60}$	mm	12. 9032	
	0. 075	7.6	0. 075		50	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 50}$	mm	6. 1733	
					30	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 30}$	mm	0. 7475	
沈					10	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 10}$	mm	0. 1595	
<i>{∕</i> L					均	等	係	数	$U_{c}$		80.9	
降					曲	率	係	数	$U_{c}'$		0. 27	
					土;	粒子	の密	度	ρ <sub>s</sub>	g/cm <sup>3</sup>	_	
分					使用	目した:	分散剤	IJ			_	
析					溶液	友濃度	溶液	返添加	量		_ 	
1/1					20	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 20}$	mm	0. 4044	



# 地盤材料の工学的分類

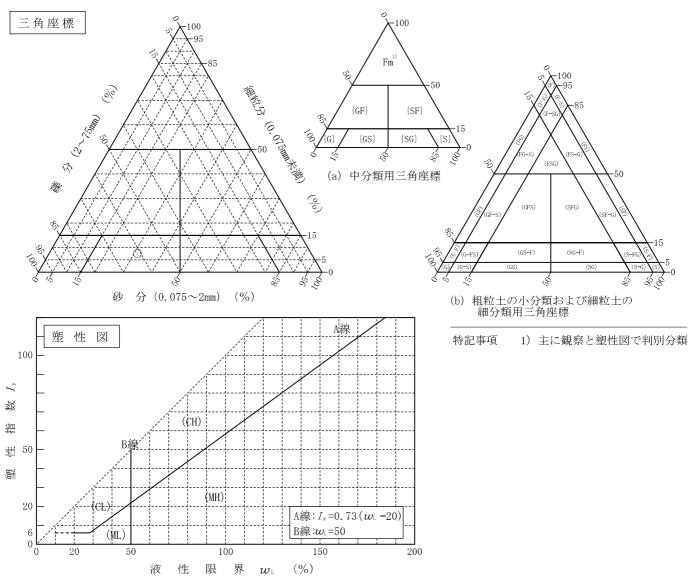
調査件名 (仮称)一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

試験年月日

2020年 1月 24日

試	験	者	石原	聖子
Dr/	闷火	11	11 JT	三二. 」

	試	料	番	号		1P <b>-</b> 1					
	(	深	さ	)		$(7.15\sim7.45\text{m})$					
石	分	(75mm	以上	)	%						
礫	分	(2~7	5mm)		%	61. 3					
砂	分	(0.07	$5\sim2$	mm)	%	31. 1					
細米	並 分	(0.07	5mm≯	ト満)	%	7. 6					
シル	ト分	(0.00	5~0	. 075m	m)%						
粘 :	上 分	(0.00	5mm∄	<b>卡満)</b>	%						
最	大	粒	径		mm	26. 5					
均	等	 係	数	$U_c$		80. 9					
液	性	限	界	wı.	%						
塑	性	限	界	$w_{\scriptscriptstyle  m p}$	%						
塑	性	指	数	$I_{\scriptscriptstyle  m p}$							
						細粒分まじり					
地盤	材料	の分類	<b>類名</b>			砂質礫					
分	類	記	号			(GS-F)					
凡	例	記	号			0					
						•	•	•	!		



#### 1. 設計条件

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No.1

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.80地表面設計水平加速度: 150.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

## 2. 地層データ

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	0.50	0.50	17. 00	17.00
2	1.70	1.20	17.00	17.00
3	2.25	0.55	20.00	20.00
4	3.10	0.85	20.00	20.00
5	3.60	0.50	20.00	20.00
6	6.90	3.30	20.00	20.00
7	8.50	1.60	20.00	20.00
8	14.40	5.90	20.00	20.00

					,
測定深さ	実測N値	細粒分含有率	土層種類	平均粒径	コーン貫入抵抗値
(m)		Fc (%)		D50 (mm)	qc(kN/m²)
1.30	3. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2. 22	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	23.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4.30	58. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5. 30	59. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6.30	53.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7.30	10.00	7. 60	砂質土	0.000	0.00
8.30	40.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.10	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
10.10	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
11.02	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
12.18	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
13.30	55. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
14. 27	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ 'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γ d
1.30	0.00	0. 103	N値	する	0.9805
2. 22	0.00	0.600	N値	する	0.9667
3.30	0.00	0.600	N値	する	0.9505
4.30	0.00	0.600	N値	する	0.9355
5. 30	0.00	0.600	N値	する	0.9205
6.30	0.00	0.600	N値	する	0.9055
7.30	0.00	0.149	N値	する	0.8905
8.30	0.00	0.600	N値	する	0.8755
9.10	0.00	0.600	N値	する	0.8636
10.10	0.00	0.600	N値	する	0.8485
11.02	0.00	0.600	N値	する	0.8346
12.18	0.00	0.600	N値	する	0.8173
13.30	0.00	0.600	N 値	する	0.8005
14.27	0.00	0.600	N値	する	0.7859

## 3. 液状化判定

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算N値 N1
1.30	N値を用いる	2. 106	0.000	6.32	6. 32
2. 22	N値を用いる	1. 579	0.000	94.75	94. 75
3.30	N値を用いる	1. 269	0.000	29.18	29. 18
4.30	N値を用いる	1. 136	0.000	65.86	65. 86
5. 30	N値を用いる	1.066	0.000	62.91	62. 91
6.30	N値を用いる	1.008	0.000	53.44	53. 44
7.30	N値を用いる	0. 959	0.000	12.71	9. 59
8.30	N値を用いる	0. 916	0.000	36.64	36. 64
9.10	N値を用いる	0.886	0.000	53. 15	53. 15
10.10	N値を用いる	0.852	0.000	51.09	51.09
11.02	N値を用いる	0.823	0.000	49.40	49. 40
12.18	N値を用いる	0. 792	0.000	47.50	47. 50
13.30	N値を用いる	0.764	0.000	42.03	42.03
14. 27	N値を用いる	0. 743	0.000	44. 55	44. 55

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2. 22	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.10	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
10.10	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
11.02	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
12.18	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
13.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
14. 27	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m²)	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.30	0. 103	0.980	22.1	22.1	0.098	* * 1
2. 22	0.600	0.967	39.3	39.3	0.096	* * 1
3. 30	0.600	0.951	60.9	60.9	0.095	* * 1
4.30	0.600	0.936	80.9	76.0	0.099	6.056
5. 30	0.600	0.920	100.9	86. 2	0.107	5. 597
6.30	0.600	0.905	120.9	96. 4	0.113	5. 310
7.30	0. 149	0.891	140.9	106. 6	0.117	1. 269
8.30	0.600	0.876	160.9	116.8	0.120	5.000
9.10	0.600	0.864	176.8	124. 9	0.122	4. 934
10.10	0.600	0.849	196. 9	135. 2	0.123	4. 879

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
11.02	0.600	0.835	215.4	144.6	0.124	4.851
12.18	0.600	0.817	238.5	156. 4	0.124	4.838
13.30	0.600	0.801	260.9	167.8	0.124	4.845
14.27	0.600	0.786	280.4	177.7	0.123	4.865

## 4. P L 值法

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 1	0.000	◎ かなり低い

[No. 1

判定深さ	計算層厚	FL	F	W(Z)	$\Delta$ P L
(m)	(m)		(1 <b>-</b> FL)		
1. 300	0.000	****	0.000	9.350	0.000
2. 220	0.000	****	0.000	8.890	0.000
3. 300	0.000	****	0.000	8.350	0.000
4. 300	1.000	6.056	0.000	7.850	0.000
5. 300	1.000	5. 597	0.000	7. 350	0.000
6. 300	1. 100	5.310	0.000	6.850	0.000
7. 300	0. 900	1.269	0.000	6.350	0.000
8. 300	0.700	5.000	0.000	5.850	0.000
9. 095	1. 097	4.934	0.000	5.452	0.000
10. 100	0. 965	4.879	0.000	4.950	0.000
11. 025	1.040	4.851	0.000	4. 488	0.000
12. 180	1. 137	4.838	0.000	3.910	0.000
13. 300	1.048	4.845	0.000	3.350	0.000
14. 275	0.612	4.865	0.000	2.863	0.000
		PL 値			0.000

			T	81																
	成(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)							_	_	_		1	Ę			_	_	_		
	SI性は は低い なる層		钽			_			_		_	_	_		_					
オ低い、	9 可能性 以下と	No.	新	٥ _				_			_	_	_		_	_				
可能性。	液状化 k化のi が0.0j	液状化の判定		FL		**1	**]	**	6,056	5, 597	5, 310	1.269	5.000	4.934	4.879	4.851	4.838	4.845	4.865	
k/Ko=	である ( 外 (液功 上載圧	後升	せん声応力比	τ d/σ'ν		**	**]	 **	0.099	0.107	0.113	0.117	0.120	0.122	0.123	0.124	0.124	0.124	0. 123	
上(液水	τ d/σ'νが0. 0以下である(液状化の可能性は低い) bc~ZNfグラフ範囲外(液状化の可能性は低い) 全上載圧または有効上載圧が0. 0以下となる層であ		後 状 去 式 式	τ1/σ'ν		**	**]	 **	0.600	0.600	0.600	0.149	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
m) (年大り	,v対0. Nfグラ 圧また		権正と値	Na		6.32	94. 75	29. 18	65.86	62.91	53.44	12.71	36.64	53. 15	51.09	49. 40	47.50	42. 03	44.55	
.面 3.80(m) 判定外 **1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)		富	せん断応力	(kN/m²)		2.2	3.8	5.8	7.5	9.2	10.9	12.5		15.2	16.6	17.9	19.4	20.8		
₩ ₩	* * * * * * * * *	せん断振幅	低減係数			0.980	0.967	0.951	0.936	0.920	0.905	0.891	0.876	0.864	0.849	0.835	0.817	0.801	0.786	
地下才(注)			校状化判定 20考慮																	
$(kN/m^3)$	1)	¥ 1	心力比昇出法			N 恒	N値	N 国	N值	N価	N価	N值	N 画 N	N信	N値	N值	国 国	坦と	D 型 Z	
	= 5 (%) ).00 (gal) 7.5		周面摩擦抵抗	(kN/m²)		0.00	0.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	00.00	
0.00 9.8 0.0	y = 5 $150.00$ $7.5$		コーン買え抵抗値	(m <sub>2</sub> )		0.00	00.00	00.00	00.00	0.00	0.00	00.00	0.00	00.00	0.00	00.00	00.00	0.00	0.00	
P L 値 水の単位体積重量 上載荷重	<u>**</u>		<b>叶</b> 型 類 知	D20		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
P L値 水の単位体 上載荷重 :	使用曲線 設計加速度 マグニチュ		編	8		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	7.6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
P L 値   水の単 	使設マ用前ク		全上載圧	(kN/m²)		22. 1	39.3	6.09	80.9	100.9	120.9	140.9	160.9	176.8	196.9	215.4	238. 5	260.9	280. 4	
			有			22. 1	39.3	6.09	76.0	86. 2	96. 4	106.6	116.8	124.9	135.2	144.6	156.4	167.8	177.7	
	重	特件	飽和重量	(kN/m³) (		0.7.	20.0	20.0				20.0	20.0						20.0	
	実測N値	十 種	温麗無量	(kN/m³) (		0.71	20.0	20.0				20.0	20.0						20.0	
	針 速度と、		単低跳 も	(iii)		1.30	2. 22	3.30	4.30	5.30	6.30	7.30	8.30	9.10	10.10	11.02	12. 18	13, 30	14.27	
	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と					3.0	0.09	23.0	58.0	59.0	53.0	10.0	40.0	0.09	60.09	0.09	0.09	55.0	0.09	
	遊構造 設計用		垣						 !! <											
No. 1	世築基4 四表面高			200			$\not\equiv$	X	Ź			X	= Z	4						
N	数 五		土層種類	<u> </u>		砂質士	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質十	砂質土	砂質土	
			置 置	(m)			0.55 砂	0.85		鱼		3.30	1.60 億	母	砂	多	<b>金</b>	章	5.90 砂	
名	基準名 判定方法				0.0	0.50	2.25	3. 10				6.90	8. 50						14.40	
地点名	基準名判定方式		H質記号  終 も	(m)				0.		O	0		). ).		Q	000	0 (	) é :		
			<u> </u>				91	V.	93/		25.90.0	1/191	6. 2.	193		211.94	93/11		9.00	

#### 1. 設計条件

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No.1

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.80地表面設計水平加速度: 200.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

## 2. 地層データ

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	0.50	0.50	17. 00	17.00
2	1.70	1.20	17. 00	17.00
3	2.25	0.55	20.00	20.00
4	3.10	0.85	20.00	20.00
5	3.60	0.50	20.00	20.00
6	6.90	3.30	20.00	20.00
7	8.50	1.60	20.00	20.00
8	14.40	5. 90	20.00	20.00

測定深さ	実測N値	細粒分含有率	土層種類	平均粒径	コーン貫入抵抗値
(m)		Fc (%)		D50 (mm)	qc(kN/m²)
1.30	3.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2. 22	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	23. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4.30	58. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5. 30	59.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6.30	53.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7.30	10.00	7. 60	砂質土	0.000	0.00
8.30	40.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.10	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
10.10	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
11.02	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
12.18	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
13.30	55. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
14. 27	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ 'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γ d
1.30	0.00	0. 103	N値	する	0.9805
2. 22	0.00	0.600	N値	する	0.9667
3.30	0.00	0.600	N値	する	0.9505
4.30	0.00	0.600	N値	する	0.9355
5. 30	0.00	0.600	N値	する	0.9205
6.30	0.00	0.600	N値	する	0.9055
7.30	0.00	0.149	N値	する	0.8905
8.30	0.00	0.600	N値	する	0.8755
9.10	0.00	0.600	N値	する	0.8636
10.10	0.00	0.600	N値	する	0.8485
11.02	0.00	0.600	N値	する	0.8346
12.18	0.00	0.600	N値	する	0.8173
13.30	0.00	0.600	N 値	する	0.8005
14.27	0.00	0.600	N値	する	0.7859

## 3. 液状化判定

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算N値 N1
1.30	N値を用いる	2. 106	0.000	6.32	6. 32
2. 22	N値を用いる	1. 579	0.000	94.75	94. 75
3.30	N値を用いる	1. 269	0.000	29.18	29. 18
4.30	N値を用いる	1. 136	0.000	65.86	65. 86
5. 30	N値を用いる	1.066	0.000	62.91	62. 91
6.30	N値を用いる	1.008	0.000	53.44	53. 44
7.30	N値を用いる	0. 959	0.000	12.71	9. 59
8.30	N値を用いる	0. 916	0.000	36.64	36. 64
9.10	N値を用いる	0.886	0.000	53. 15	53. 15
10.10	N値を用いる	0.852	0.000	51.09	51.09
11.02	N値を用いる	0.823	0.000	49.40	49. 40
12.18	N値を用いる	0. 792	0.000	47.50	47. 50
13.30	N値を用いる	0.764	0.000	42.03	42.03
14. 27	N値を用いる	0. 743	0.000	44. 55	44. 55

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2. 22	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.10	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
10.10	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
11.02	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
12.18	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
13.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
14.27	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m²)	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.30	0. 103	0.980	22.1	22.1	0.130	* * 1
2. 22	0.600	0.967	39.3	39.3	0.128	* * 1
3.30	0.600	0.951	60.9	60.9	0.126	* * 1
4.30	0.600	0.936	80.9	76.0	0.132	4.542
5. 30	0.600	0.920	100.9	86. 2	0.143	4. 198
6.30	0.600	0.905	120.9	96. 4	0. 151	3. 983
7. 30	0. 149	0.891	140.9	106.6	0. 156	0.951
8.30	0.600	0.876	160.9	116.8	0.160	3.750
9.10	0.600	0.864	176.8	124. 9	0.162	3.700
10.10	0.600	0.849	196.9	135. 2	0.164	3.659

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
11.02	0.600	0.835	215.4	144.6	0.165	3.638
12.18	0.600	0.817	238.5	156. 4	0.165	3. 629
13.30	0.600	0.801	260.9	167.8	0.165	3.634
14. 27	0.600	0.786	280.4	177.7	0.164	3.648

## 4. P L 值法

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 1	0.278	○ 低い

[No. 1

判定深さ (m)	計算層厚 (m)	FL	F (1 <b>-</b> FL)	W(Z)	ΔΡΙ
1. 300	0.000	****	0.000	9.350	0.000
2. 220	0.000	****	0.000	8.890	0.000
3. 300	0.000	****	0.000	8.350	0.000
4. 300	1. 000	4.542	0.000	7.850	0.000
5. 300	1.000	4. 198	0.000	7. 350	0.000
6. 300	1. 100	3.983	0.000	6.850	0.000
7. 300	0.900	0.951	0.049	6.350	0.278
8. 300	0.700	3.750	0.000	5.850	0.000
9. 095	1. 097	3.700	0.000	5. 452	0.000
10. 100	0. 965	3.659	0.000	4.950	0.000
11. 025	1.040	3.638	0.000	4. 488	0.000
12. 180	1. 137	3.629	0.000	3.910	0.000
13. 300	1. 048	3.634	0.000	3.350	0.000
14. 275	0.612	3.648	0.000	2.863	0.000
		P L 値			0.278

	**1 や $\Gamma$ $\Lambda$ $\Gamma$ $\Lambda$ $\Gamma$ $\Lambda$		知										<u></u>		<u>=</u>					
面 3.80 (m)   定外 **1	7 配圧など (液状化の) 伏化の可能 (が0.0以下	液状化の判定		PL 0		**1	**		4.542	4.198	3, 983	0.951		3. 700	3, 659	3. 638	3, 629	3.634	3.648	
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	Y.I.S.Y. (である)   194 (後)   19上載圧	   後	せん声応力比	τ d/σ'ν		**	**	 * *	0.132	0.143	0.151	0.156	0.160	0. 162	0.164	0, 165	0.165	0.165	0.164	
· · ·	7 上(表7 7 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1		液状化苺坑比	τ1/σ'ν		**]	**	*	0.600	0.600	0.600	0.149	0. 600	0.600	0.600	0.600	0. 600	0. 600	0.600	
(E)	σ'vkk σ'vがC ΔNfダ; 戦圧ま7		維用Z値	Na		6.32	94. 75	29. 18	65.86	62.91	53.44	12.71		53, 15	51.09	49.40	47.50	42.03	44.55	
3.80 (m) 三外 五大大谷	2 5 d/ 3 55~ 4 徐上	孫幅	せん断応力	$(kN/m^2)$		2.9	5.0	7.7	10.0	12.3	14.5	16.6	18.7	20.3	22. 2	23.8	25.9	27.7	29. 2	
<b>∌</b> ₩	* * * * * * * * * 3 \$ 4	せん断振幅	低減係数			0.980	0.967	0.951	0.936	0.920	0.905	0.891	0.876	0.864	0.849	0.835	0.817	0.801	0.786	
格下者(注)		40	校状化判定 60考慮																	
$(kN/m^3)$		<u>\$</u>	抗力を出来出来	m²)		0.00 N値	0.00 N値	0.00 N値	0.00 N値	0.00 N値	0.00 N信	0.00 N値		0.00 N信	0.00 N値	0.00 N値	0.00 N値	0.00 M国	0.00 N値	
0.27	$y = 5 \\ 200.00 \\ 7.5$		抵抗值周面摩擦	$(kN/m^2)$ $(kN/m^2)$		0.00	00.00	0.00	00.00	00.00	00.00	00.00		00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	<u>~_</u>		n — 7 紅 +			0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
P L 値 水の単位体積重量 ト齢結音	単線速子度ユ		你 你 你 你 你 你 就 就 就 就 就 就 就 就 就 就 就 就 就	) D50		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	7.6 0.		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
P L 値 水の単位/ ト帯 辞 垂	上 世 世 田 田 い が に に に に に に に に に に に に に		全上載圧	/m²) (%)		22. 1	39.3	6.09	80.9	100.9	120.9	140.9		176.8	196.9	215.4	238. 5	260.9	280. 4	
				(kN,		22. 1	39. 3	6.09	76.0	86.2	96.4	106.6		124.9	135.2	144.6	156. 4 2	167.8	177.7	
		型	を 整 工機用 ,	σ v (kN/m²)	0 /			20.0				20.0	20.0		15	14	16	16	20.0	
	実測N値	質特	飽和重量	(kN/m³)	. L			20.0				20.02	20.0						20.0	
		+1	過汽車車	(kN/m³)		L,	Ш	30 20	L,	30		1			01	22	18			
	计指針 戶加速度		単低跳れ	(m)		0 1.30	0 2.22	65	0 4.30	5.	0 6.30	0 7.30		0 9.10	0 10, 10	0 11.02	12.	0 13.30	0 14.27	
	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		垣			3.0	90.09	23.0	58.0	59.0	53.0	10.0	40.0	0.09	60.0	60.0	60.0	55.0	60.0	
т.	築基礎 表面設置		Z	20			$ \neq $		ZI Z		/		=							
No. 1	世 型		土層種類	<u>.                                    </u>		砂質士	砂質士	砂質士	砂質土	砂質土	砂質土	砂質士	砂質士	砂質士	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	
			世 盟	(m)	05 0		0.55 10%	0.85 m		Ę		3.30	1.60 砂		例	1000	<b>全</b>	100	5.90 砂	
4	基準名 判定方法		黙 10	(m)	0.0	20 00	2.25	3. 10				6.90	8.50						14. 40	
地点名	基準名 判定方	+	極記号	<u> </u>			3	0		O <sub>\$</sub>			). O		O	0	o (	್ಥಿಕ		
					<u> </u>	Arrest.	. IYA	- Maria	IYAMag	eni'i		2.1930	er rei	(TAKE)	-	11.574	and the second	entiti		

#### 1. 設計条件

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No.1

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.80地表面設計水平加速度: 350.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

## 2. 地層データ

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	0.50	0.50	17. 00	17.00
2	1.70	1.20	17.00	17.00
3	2.25	0.55	20.00	20.00
4	3.10	0.85	20.00	20.00
5	3.60	0.50	20.00	20.00
6	6.90	3.30	20.00	20.00
7	8.50	1.60	20.00	20.00
8	14.40	5.90	20.00	20.00

					,
測定深さ	実測N値	細粒分含有率	土層種類	平均粒径	コーン貫入抵抗値
(m)		Fc (%)		D50 (mm)	qc(kN/m²)
1.30	3. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.22	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	23.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4.30	58. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5. 30	59. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6.30	53.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7.30	10.00	7. 60	砂質土	0.000	0.00
8.30	40.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.10	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
10.10	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
11.02	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
12.18	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
13.30	55. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
14. 27	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ 'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γ d
1.30	0.00	0. 103	N値	する	0.9805
2. 22	0.00	0.600	N値	する	0.9667
3.30	0.00	0.600	N値	する	0.9505
4.30	0.00	0.600	N値	する	0.9355
5. 30	0.00	0.600	N値	する	0.9205
6.30	0.00	0.600	N値	する	0.9055
7.30	0.00	0.149	N値	する	0.8905
8.30	0.00	0.600	N値	する	0.8755
9.10	0.00	0.600	N値	する	0.8636
10.10	0.00	0.600	N値	する	0.8485
11.02	0.00	0.600	N値	する	0.8346
12.18	0.00	0.600	N値	する	0.8173
13.30	0.00	0.600	N 値	する	0.8005
14.27	0.00	0.600	N値	する	0.7859

## 3. 液状化判定

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算 N 値 N1
1.30	N値を用いる	2. 106	0.000	6.32	6. 32
2. 22	N値を用いる	1. 579	0.000	94.75	94. 75
3. 30	N値を用いる	1. 269	0.000	29.18	29. 18
4.30	N値を用いる	1. 136	0.000	65.86	65. 86
5. 30	N値を用いる	1.066	0.000	62.91	62. 91
6.30	N値を用いる	1.008	0.000	53.44	53. 44
7. 30	N値を用いる	0. 959	0.000	12.71	9. 59
8.30	N値を用いる	0. 916	0.000	36.64	36. 64
9.10	N値を用いる	0.886	0.000	53.15	53. 15
10.10	N値を用いる	0.852	0.000	51.09	51.09
11.02	N値を用いる	0.823	0.000	49.40	49. 40
12. 18	N値を用いる	0. 792	0.000	47.50	47.50
13.30	N値を用いる	0.764	0.000	42.03	42.03
14. 27	N値を用いる	0. 743	0.000	44.55	44. 55

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2. 22	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.10	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
10.10	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
11.02	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
12.18	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
13.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
14. 27	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.30	0. 103	0.980	22.1	22.1	0.228	* * 1
2.22	0.600	0.967	39.3	39.3	0.224	* * 1
3.30	0.600	0.951	60.9	60.9	0.221	* * 1
4.30	0.600	0.936	80.9	76.0	0.231	2. 595
5.30	0.600	0.920	100.9	86.2	0.250	2.399
6.30	0.600	0.905	120.9	96.4	0.264	2. 276
7.30	0. 149	0.891	140.9	106.6	0. 273	0. 544
8.30	0.600	0.876	160.9	116.8	0.280	2. 143
9.10	0.600	0.864	176.8	124. 9	0.284	2.114
10.10	0.600	0.849	196. 9	135. 2	0. 287	2. 091

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
11.02	0.600	0.835	215.4	144.6	0.289	2.079
12.18	0.600	0.817	238.5	156. 4	0.289	2.073
13.30	0.600	0.801	260.9	167.8	0.289	2.077
14.27	0.600	0.786	280.4	177.7	0.288	2.085

## 4. P L 值法

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 1	2.608	○ 低い

[No. 1

判定深さ	計算層厚	FL	F	W(Z)	$\Delta$ P L
(m)	(m)		(1 <b>-</b> FL)		
1. 300	0.000	****	0.000	9.350	0.000
2. 220	0.000	****	0.000	8.890	0.000
3. 300	0.000	****	0.000	8.350	0.000
4. 300	1.000	2.595	0.000	7.850	0.000
5. 300	1.000	2.399	0.000	7. 350	0.000
6. 300	1. 100	2. 276	0.000	6.850	0.000
7. 300	0.900	0.544	0.456	6.350	2.608
8. 300	0.700	2.143	0.000	5.850	0.000
9. 095	1. 097	2.114	0.000	5.452	0.000
10. 100	0. 965	2.091	0.000	4.950	0.000
11. 025	1.040	2.079	0.000	4. 488	0.000
12. 180	1. 137	2.073	0.000	3.910	0.000
13. 300	1.048	2.077	0.000	3.350	0.000
14. 275	0.612	2.085	0.000	2.863	0.000
		P L 値			2.608

	**1 $a \Gamma \Lambda L L \Gamma \Lambda L L \Gamma \Lambda \Lambda \Lambda L L \Omega \Gamma \Gamma L L L L \Lambda \Lambda \Lambda L L \Gamma L L L L L L L L$		判定				 											 			  			  	 ·	_
出され	が 状化の で で 0.0以下	の判定		FL 0		**1	**	**]	2, 399	2.276	0.544	2.143	2.114	2.091	2.079	2.073	2.077	2. 085								_
ر ا ا	500 51 51 50 50 51 51 50 50 50 50 50 50 50 50 50 50 50 50 50	液状化の判定	か た 所 先 先 先	τd/σ'ν				**			0.273				0. 289	0. 289	0. 289	0. 288								
/ 4/ 排/ .	- (夜水1 以下で2   鶴田外   紅西外		が	τ1/σ'ν τd				* 09			0.149	0.600			0.600	0.600	0.600	0.600								
7 7 8	により上 vが0.0 f ダブン E 葉ただ		権用Z値 後共名	Na t L/				29. 18 **1			12.71				49.40	47.50 (	42. 03	44.55 (								
3.80 (m) 六	で d/ o , i c ~ N i	103	せんをあれた	(kN/m²)			_	13.4			29.1	32.7 3		38.8	41.7	45.3 4	48.5 4.	51.2								
位面 3 判定外	**1 12 [7] **2 cd/c **3 Fc~z **4 全上章 液状化の程度 軽微	せん断振幅	低減条数	(K)		0.980	0.967	0.951	0, 920	0.905	0.891	0.876	0.864	0.849	0.835	0.817	0.801	0. 786								_
地下水位面(注)判定	液状化	4	女茶化判定な考慮 カック 大道																							
													+	+				+								_
$(kN/m^3)$	(%) (gal) (cm)	1	展 元 5 7 7 7 8 1 3 1 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	n²)		_	_	0.00 回 0 回 Z			0.00 N値	0.00 N値	_		0.00 N価	0.00 N衙	0.00 N館	0.00 加 加								
2.60	y = 5 350.00 7.5		一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	1 <sup>2</sup> ) (kN/m <sup>2</sup> )				0.00			00.00				0.00	00.00	0.00	0.00			 					
<b>=</b>			uーン紅 ###																							
P L値 水の単位体積重量 L # # # # #	上戦尚 単 使用曲線 設計加速度 マグニチュード 地表変位 (Dcy)		4- T- N	D50				0.0			7.6 0.000	0.0 0.000	0.0 0.000		0.0 0.000	0.0 0.000	0.0 0.000	0.00								
P L 値 水の単位 - 株性	上 戦力 世 世 世 世 世 地 は は は に に に に に に に に に に に に に		推 禁 名 名 名	/m²) (%)				0 0 08			140.9 7.	.60.9			215. 4 0.	238. 5 0.	260.9	280. 4 0.								
			414年	(KN				60.9			106.6			135.2 19		156. 4 23	167.8 26									_
		類	本 終 出機田 .	σ'v ) (kN/m²)	0.	17.0		20.0	88		<u> </u>	20.0 116.8	$\perp$	136	144. 6	156	167	20.0 177.7								
	実測N値	質特	飽和重量	) (kN/m³)	0 17						0 20.							0								
		+	型無運車	(kN/m³)	.71	17.0		20.0	То		20.0	0 20.0		ा	2	<u>~</u>	्	7 20.								
	指針   2加速度  する		押紀跳さ	Œ				3.30			7.30	8.30		10.10	11.02	12.18	13.30	14.27								
	構造設計 計用水平 判定外と		偅			3.0	90.0	23.0	59.0	53.0	10.0	40.0	90.09	0.09	90.0	90.09	55.0	60.0								
.1	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、 液状化の判定外とする		Z	20			Z					=								<u></u>						=
No. 1			土層種類	<u>-</u>			= =	砂質十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十十	砂管土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質十	7	砂質十	砂質土	砂質土	砂質士	= =			<u> </u>	=	= =	 :	=
	・取扱い		屋 直	(m)	0.50	1.20	0.55 砂	0.50	4		3.30	1.60 砂種		<u>8</u>	<b>砂</b>	砂	砂车	5.90 砂								
本	基準名 判定方法 Fc>50%の取扱い		黙 も	(III)	0.0	1.70		3.60			6.90	8.50						14. 40								
地点名	基準名 判定方: Fc > 50			<u>.</u>			33		0	. °				O	0	0:-(	) <u>e</u> o									

#### 1. 設計条件

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No. 2

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.48地表面設計水平加速度: 150.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

## 2. 地層データ

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	1.65	1.65	17.00	17.00
2	2.35	0.70	20.00	20.00
3	2.90	0.55	20.00	20.00
4	3.55	0.65	20.00	20.00
5	9.04	5.49	20.00	20.00

測定深さ (m)	実測N値	細粒分含有率 Fc(%)	土層種類	平均粒径 D50(mm)	コーン貫入抵抗値 qc(kN/m²)
1.30	6.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.21	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	22. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4. 28	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5.01	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6. 25	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7. 27	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
8.15	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.02	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γd
1.30	0.00	0. 148	N値	する	0.9805
2.21	0.00	0.600	N値	する	0.9668
3.30	0.00	0.600	N 値	する	0.9505
4. 28	0.00	0.600	N値	する	0.9357
5.01	0.00	0.600	N値	する	0.9248
6. 25	0.00	0.600	N値	する	0.9063
7.27	0.00	0.600	N値	する	0.8910
8. 15	0.00	0.600	N値	する	0.8778
9.02	0.00	0.600	N値	する	0.8647

## 3. 液状化判定

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算 N 値 N1
1.30	N値を用いる	2. 106	0.000	12.63	12. 63
2.21	N値を用いる	1. 578	0.000	94.69	94. 69
3. 30	N値を用いる	1. 267	0.000	27.87	27.87
4. 28	N値を用いる	1. 160	0.000	69.59	69. 59
5.01	N値を用いる	1. 105	0.000	66. 28	66. 28
6. 25	N値を用いる	1. 027	0.000	61.62	61.62
7. 27	N値を用いる	0. 974	0.000	58.44	58. 44
8. 15	N値を用いる	0. 934	0.000	56.07	56. 07
9.02	N値を用いる	0.899	0.000	53.96	53. 96

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2.21	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4. 28	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5.01	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6. 25	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 27	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8. 15	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.02	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.30	0. 148	0.980	22.1	22.1	0.098	* * 1
2.21	0.600	0.967	39.3	39.3	0.096	* * 1
3.30	0.600	0.951	61.0	61.0	0.095	* * 1
4.28	0.600	0.936	80.7	72.9	0.103	5.815
5.01	0.600	0.925	95.3	80.3	0.109	5. 492
6.25	0.600	0.906	120.0	92.9	0.117	5. 150
7.27	0.600	0.891	140.4	103.3	0.121	4.979
8.15	0.600	0.878	158.0	112.2	0.123	4.882
9.02	0.600	0.865	175.5	121.2	0. 125	4.816

## 4. P L 值法

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度		
No. 2	0.000	◎ かなり低い		

[No. 2

判定深さ (m)	計算層厚 (m)	FL	F (1 <b>-</b> FL)	W (Z)	ΔΡΙ
1. 300	0.000	****	0.000	9.350	0.000
2. 215	0.000	****	0.000	8.892	0.000
3. 300	0.070	****	0.000	8.350	0.000
4. 285	1. 100	5.815	0.000	7.858	0.000
5. 015	0. 983	5.492	0.000	7. 493	0.000
6. 250	1. 128	5.150	0.000	6.875	0.000
7. 270	0. 948	4.979	0.000	6.365	0.000
8. 145	0.875	4.882	0.000	5.927	0.000
9. 020	0. 457	4.816	0.000	5. 490	0.000
		P L 値			0.000

	_												
<ul> <li>面 3.48 (m)</li> <li>半にか</li> <li>**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)</li> <li>**2 τ d/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い)</li> <li>**3 Fc~△NFクブ範囲外(液状化の可能性は低い)</li> <li>**4 A L # I エキ・ケイが L # I 正式ののフェンタを E はなる</li> </ul>	くてよる層にある		似	1 2			_			_		_	
f能性は低液状化の可能での可能がある。 ではの可能がある。	930. UX F	液状化の判定		FL 0	**	**	**1	5.815	051	4. 979	4.882	4.816	
伏化の同である (5)である (4)である (4)できる	工職(圧)	液状	せん断応力比	τ d/σ'ν	**	**	*	0, 103	0 117	0. 121	0. 123	0, 125	
9 上(液).0以下,70以下,4 範囲	※ 第 第		液状化苺坑比	τ1/σ'ν	*	**	 **	0.600	009 0	0.600	0.600	0.600	
(m) K位よ ア'vが( ANfグ	H H H		補正と値	Na	12. 63	94. 69	27.87	69. 59	61 69	58.44	56.07	53, 96	
3.48 (m) 三外 1. 趙下水位 2. r d/ o', 3. Fc~ △Ni		液幅	せん断応力	(kN/m²)	2.2	3.8	5.8	7. X	8 9	12.4	13.8	15.1	
<b>有</b> #	*	せん断振幅	低减係数		0.980	0.967	0.951	0.936	906 0	0.891	0.878	0.865	
地下人(注)		於	⋉化判定 υ考慮										
(kN/m³) (kN/m²) (%) (gal)		担	方比計出法		与 Z		Z 恒	四に					
0 0 0 0 0 0	o .		周面摩擦抵抗	(kN/m²)	0.00		0.00	0.00		0.00			
			コーン贯す抵抗値	√ (kN/m²)	0.00			0.00					
P L 値 木の単位体積重量 上載荷重 使用曲線 設計加速度	1		<b>计</b> 型	D50	0.00		0.000	0.000					
P L 値 水の単位体 上載荷庫 使用曲線 設計加議度			雅粒士 合有率	8	0.0			0.0					
D.水上使設 T	>		全上載圧	$(kN/m^2)$	22. 1			80.7	-				
		型	有 効 上載圧 ,	$\sigma v$ (kN/m <sup>2</sup> )	22. 1			72.9	0 60	103.3	112.2		
ラン ディ		华	飽和重量	(kN/m³)			20.0					20.0	
		土質	湿潤重量	$(kN/m^3)$		17.0	20.0					20.0	
指 計 計	X X X		判定深さ	(III)	1.30	2.21	3.30	4.28	6 95	7.27	8. 15	9.02	
養活設計 + 田 * 平			迴		6.0	60.0	22.0	60.0	0.09	60.0	60.09	60.0	
No. 2 建築基礎構造設計指針 地表布設計 用水巫加速度 2	※ 国 ※		Z	20				∤II Z					
N	1	-	土層種類	0	- 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	砂質士	砂質土	砂質十二二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十	7 個	多	砂質土	Ε	
		-	世 型	(III)	_	0.70 樹	0.55		() (2)	1 2	<u> </u> 念	5.49 砂	
地	전 전		账 扣	(III)	0.0	1. 65	3.55					9.04	
田		+	一質記号			0	) -( -(	·0·	) <sub>0</sub> 000	0.0	) Ç	0	

#### 1. 設計条件

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No. 2

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.48地表面設計水平加速度: 200.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

## 2. 地層データ

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	1.65	1.65	17.00	17.00
2	2.35	0.70	20.00	20.00
3	2.90	0.55	20.00	20.00
4	3.55	0.65	20.00	20.00
5	9.04	5.49	20.00	20.00

測定深さ (m)	実測N値	細粒分含有率 Fc(%)	土層種類	平均粒径 D50(mm)	コーン貫入抵抗値 qc(kN/m²)
1.30	6.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.21	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	22. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4. 28	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5.01	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6. 25	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7. 27	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
8.15	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.02	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γd
1.30	0.00	0. 148	N値	する	0.9805
2.21	0.00	0.600	N値	する	0.9668
3.30	0.00	0.600	N 値	する	0.9505
4. 28	0.00	0.600	N値	する	0.9357
5.01	0.00	0.600	N値	する	0.9248
6. 25	0.00	0.600	N値	する	0.9063
7.27	0.00	0.600	N値	する	0.8910
8. 15	0.00	0.600	N値	する	0.8778
9.02	0.00	0.600	N値	する	0.8647

## 3. 液状化判定

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算 N 値 N1
1.30	N値を用いる	2. 106	0.000	12.63	12. 63
2.21	N値を用いる	1. 578	0.000	94.69	94. 69
3.30	N値を用いる	1. 267	0.000	27.87	27.87
4. 28	N値を用いる	1. 160	0.000	69. 59	69. 59
5.01	N値を用いる	1. 105	0.000	66. 28	66. 28
6. 25	N値を用いる	1. 027	0.000	61.62	61.62
7. 27	N値を用いる	0. 974	0.000	58.44	58. 44
8. 15	N値を用いる	0. 934	0.000	56.07	56. 07
9.02	N値を用いる	0.899	0.000	53.96	53. 96

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2.21	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4. 28	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5.01	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6. 25	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 27	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8. 15	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.02	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.30	0. 148	0.980	22.1	22.1	0.130	* * 1
2.21	0.600	0.967	39.3	39.3	0.128	* * 1
3.30	0.600	0.951	61.0	61.0	0.126	* * 1
4.28	0.600	0.936	80.7	72.9	0.138	4. 362
5.01	0.600	0.925	95.3	80.3	0.146	4. 119
6.25	0.600	0.906	120.0	92.9	0.155	3. 862
7.27	0.600	0.891	140.4	103.3	0.161	3.734
8. 15	0.600	0.878	158.0	112.2	0.164	3.661
9.02	0.600	0.865	175.5	121.2	0. 166	3. 612

## 4. P L 值法

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 2	0.000	◎ かなり低い

[No. 2

判定深さ (m)	計算層厚 (m)	F L	F (1 <b>-</b> FL)	W(Z)	ΔΡΙ
1. 300	0.000	****	0.000	9.350	0.000
2. 215	0.000	****	0.000	8.892	0.000
3. 300	0.070	****	0.000	8.350	0.000
4. 285	1. 100	4.362	0.000	7.858	0.000
5. 015	0. 983	4. 119	0.000	7. 493	0.000
6. 250	1. 128	3.862	0.000	6.875	0.000
7. 270	0. 948	3.734	0.000	6.365	0.000
8. 145	0.875	3.661	0.000	5.927	0.000
9. 020	0. 457	3.612	0.000	5.490	0.000
		P L 値			0.000

			01									
**1 地トボルより上(液状化のり配性は低い) **2 ${\rm rd/o}$ ${\rm viv}(0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 {\rm Fc} \sim \sqrt{{\rm Nf} \vec{\mathcal{Y}} \ni \gamma}範囲外(液状化の可能性は低い) **4 全上載圧または有効上載圧が{\rm 0.0} {\rm 0} 以下となる層である$		纽	1 2		_	_	 	_		_	_	
st、) 可能性 sh性はtr		<b>事</b>	Ė	_		_			_	_	_	
存さる 2代での の可能 0以下	通定		o La			_	4.362	3.862	3. 734	3.661	3.612	_
7 5 (液状 を状化 圧が0	液状化の判定		>	**	*	*						
がある。大学の大学の大学の大学の大学の大学に乗り		せる <b>ア</b> でカガ	τ d/ σ	**	*	*	0.138		0. 161	0.164	0. 166	
の 1.0以下 ラン範 では有		液状化斑疣光	τ1/σ'ν	**	*	 **	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
7. 1. vが( 1. v*( 1. v		補正と値	Na	19.63	94.69	27.87	69. 59	61.62	58.44	56.07	53.96	
7 d c Fc~2 全上書	富	せん断応力	(kN/m²)	0 6	5.0	7.7	10.0	14.4	16.6	18.4	20.1	
* * * * * * * * * \$ * *	せん断振幅	低减係数		080	0.967	0.951	0.936	0.906	0.891	0.878	0.865	
	4	後状化判定 多考慮										
	<u> </u>	6万比异出法 		N M	N 国 国 国	N 画	N N 油 和	坦区	N 国	N信	N 回 回	
= 5 (%) 0.00 (gal) 7.5		周面摩擦抵抗	(kN/m²)	9		0.00 N	0.00 0.00 N		0.00 N	0.00 N	0.00 N	
y = 5 200.00 7.5		抵抗値間面関数		00 0	00.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
<u>%</u> _		ローン紅		000		0.000	0.000		0.000	0.000	0.000	
豫壊チ徴ュー		1- 1- 12 	D20			0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
使用曲線 設計加速度 マグニチュ、		盤 整 型 型 型 型 型 型 型 型 型 型 型 型 型	@ 	1 66			80. 7 0.		140. 4 0.	158.0 0.	175. 5 0.	
, ,,-		414年	(kN/m²)									
	和	有 数 土裁圧 ·	$\sigma$ 'v (kN/m²)	1 66		61.0	72.9	92.9	103.3	112.2	121.2	
N信	华	飽和重量	(kN/m³)		17.0	20.0					20.0	
、実測N値	十	湿潤重电	(kN/m³)		17.0	20.0					20.0	
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		単低跳れ	(III)	Ş.	2.21	3.30	4. 28	6. 25	7.27	8, 15	9.05	
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速				9	60.0	22. 0	60.0	0.09	60.09	0.09	0.09	
碰構造 設計用		垣	_				<del>                                      </del>					
建築基 池表面		Z	0 50		Z							
NX +11		土層種類	<u> </u>	·	砂質十	砂質土	砂質十	砂質士	砂質土	砂質土	9質土	
		四 世	(iii)	12	0.70	0.55	在 海	T #5	#	Ą	5.49 砂質土	
基準名 判定方法		影也	(E)	0.0	1.65	3.55					9.04	
基準		工質記号			10	15	.ö. C	) 0 0	ŏ.(	):	0	

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No. 2

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.48地表面設計水平加速度: 350.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	1.65	1.65	17.00	17.00
2	2.35	0.70	20.00	20.00
3	2.90	0.55	20.00	20.00
4	3.55	0.65	20.00	20.00
5	9.04	5.49	20.00	20.00

測定深さ (m)	実測N値	細粒分含有率 Fc(%)	土層種類	平均粒径 D50(mm)	コーン貫入抵抗値 qc(kN/m²)
1.30	6.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.21	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	22. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4. 28	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5.01	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6. 25	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7. 27	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
8.15	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.02	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γd
1.30	0.00	0. 148	N値	する	0.9805
2.21	0.00	0.600	N値	する	0.9668
3.30	0.00	0.600	N 値	する	0.9505
4. 28	0.00	0.600	N値	する	0.9357
5.01	0.00	0.600	N値	する	0.9248
6. 25	0.00	0.600	N値	する	0.9063
7. 27	0.00	0.600	N値	する	0.8910
8. 15	0.00	0.600	N値	する	0.8778
9.02	0.00	0.600	N値	する	0.8647

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算N値 N1
1.30	N値を用いる	2. 106	0.000	12.63	12.63
2.21	N値を用いる	1. 578	0.000	94.69	94.69
3.30	N値を用いる	1. 267	0.000	27.87	27.87
4. 28	N値を用いる	1. 160	0.000	69. 59	69. 59
5.01	N値を用いる	1. 105	0.000	66. 28	66. 28
6.25	N値を用いる	1.027	0.000	61.62	61.62
7. 27	N値を用いる	0. 974	0.000	58.44	58. 44
8.15	N値を用いる	0. 934	0.000	56.07	56.07
9.02	N値を用いる	0.899	0.000	53.96	53. 96

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2.21	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4. 28	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5.01	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6. 25	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 27	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8. 15	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.02	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.30	0. 148	0.980	22.1	22.1	0.228	* * 1
2.21	0.600	0.967	39.3	39.3	0.224	* * 1
3.30	0.600	0.951	61.0	61.0	0.221	* * 1
4.28	0.600	0.936	80.7	72.9	0.241	2. 492
5.01	0.600	0.925	95.3	80.3	0.255	2. 354
6.25	0.600	0.906	120.0	92.9	0.272	2. 207
7.27	0.600	0.891	140.4	103.3	0.281	2. 134
8. 15	0.600	0.878	158.0	112.2	0.287	2.092
9.02	0.600	0.865	175.5	121.2	0. 291	2.064

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 2	0.000	◎ かなり低い

判定深さ (m)	計算層厚 (m)	F L	F (1 <b>-</b> FL)	W(Z)	ΔΡΙ
1. 300	0.000	****	0.000	9.350	0.000
2. 215	0.000	****	0.000	8.892	0.000
3. 300	0.070	****	0.000	8.350	0.000
4. 285	1. 100	2.492	0.000	7.858	0.000
5. 015	0. 983	2.354	0.000	7. 493	0.000
6. 250	1. 128	2.207	0.000	6.875	0.000
7. 270	0. 948	2.134	0.000	6.365	0.000
8. 145	0.875	2.092	0.000	5.927	0.000
9. 020	0. 457	2.064	0.000	5. 490	0.000
		P L 値			0.000

	_		01									
**1 地ト水位より上(液状化の可能性は低い) **2 でd/o'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		铤	1 2				 	_		_	_	
stv) 可能性 s性は、 cとな		<b>三</b>	Ė	_	_				_	_		_ — — — — — — — —
性(は ) (大) (大) (大) (大) (大) (大) (大) (大) (大) (大	型		o La			_	2. 492	2. 207	2. 134	2.092	2.064	
2 号配 5 (液形 核状化 圧が0	液状化の判定			*	*	*						
CAVILO CAS (A) HA (A) 対上戦		サ る で 力 兄 兄 兄	τ d/σ	**	*	*	0.241		0. 281	0.287	0.291	
5. F. (多) (5. O.以下) (7. O.以下) (7. 位) (7. 位		後状化樹坑光	τ1/σ'ν	**	**	 **	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
NFない JNFグ 数圧ま7		補正と値	Na	12.63	94.69	27.87	69. 59	61.62	58.44	56.07	53.96	
r d/ c Pc~ A A A 上	扇	せん断応力	(kN/m²)	rc	× ×	13.5	17.5	25.3	29.0	32. 2	35.2	
: * * * : * * * : * * *	せん断振幅	低减係数		086	0.967	0.951	0.936	0.906	0.891	0.878	0.865	
		後状化判定 多考慮										
(%) (%) (gal)	‡ -1	応力比算出法		サン ファンド	N 国 国 国	N信	担に	N 連	N面	N值	Ne	
		周面摩擦抵抗	(kN/m²)	00 0		0.00	0.00		0.00	0.00	0.00	
$y = 5 \\ 350.00 \\ 7.5$		コーン贯・抵抗値		00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	00.00	
<u>*/-</u>		<b>计</b>	D20 (	000 0	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
性 使用 お お 計 加速 マグニチュ,		<b>省村</b> 名 名 本	8	0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
上使設マ東用計グ		全上載圧	(kN/m²)	1 22	39.3	61.0	80.7	120.0	140.4	158.0	175.5	
	型型	有 怒 上載圧	σ'v (kN/m²)	- 22	39.3	61.0	72.9	92.9	103.3	112.2	121.2	
見	4	飽和重量	(kN/m³)		20.0	20.0					20.0	
、実測N値	十 極	湿潤重量	(kN/m³)		17.0	20.0					20.0	
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		押紀跳さ	(E)	30	2.21	3.30	4. 28	6.25	7.27	8, 15	9.05	
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速				9	60.0	22. 0	60.0	60.0	60.0	0.09	0.09	
5礎構造 [設計用		型 N	50		9		الإ		-	) (	_	
建築基地表面					7							
		土層種類	_	+ 學術	砂質上	砂質土	砂質土砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	5.49 砂質土	
		鱼鱼	(II)		0.70	0.55					5.49	
基準名 判定方法		影 40	(EI)	0.0	1.65	3 55					9.04	
基 罪	-	土質記号			:0	5	o C	) 0.000	ο (	) <sub>Ö</sub>	0 0	

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No. 3

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.40地表面設計水平加速度: 150.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	0.60	0.60	17. 00	17.00
2	2.00	1.40	20.00	20.00
3	2.50	0.50	20.00	20.00
4	10.27	7.77	20.00	20.00

測定深さ	実測N値	細粒分含有率	土層種類	平均粒径	コーン貫入抵抗値
(m)		Fc (%)		D50 (mm)	qc(kN/m²)
1.26	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.30	14. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	48.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4.30	43.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5. 30	53. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6. 23	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7. 25	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
8.09	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.19	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
10.21	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γ d
1.26	0.00	0.600	N値	する	0.9811
2.30	0.00	0. 259	N値	する	0.9655
3.30	0.00	0.600	N 値	する	0.9505
4.30	0.00	0.600	N値	する	0.9355
5. 30	0.00	0.600	N値	する	0.9205
6.23	0.00	0.600	N値	する	0.9065
7. 25	0.00	0.600	N値	する	0.8913
8.09	0.00	0.600	N値	する	0.8787
9. 19	0.00	0.600	N値	する	0.8621
10.21	0.00	0.600	N値	する	0.8469

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算 N 値 N1
1.26	N値を用いる	2.046	0.000	122.79	122. 79
2.30	N値を用いる	1. 489	0.000	20.85	20. 85
3.30	N値を用いる	1. 236	0.000	59.30	59. 30
4.30	N値を用いる	1. 140	0.000	49.03	49.03
5. 30	N値を用いる	1. 070	0.000	56.72	56. 72
6. 23	N値を用いる	1.015	0.000	60.92	60. 92
7. 25	N値を用いる	0. 964	0.000	57.84	57.84
8.09	N値を用いる	0. 927	0.000	55.63	55. 63
9.19	N値を用いる	0.884	0.000	53.06	53.06
10.21	N値を用いる	0.850	0.000	51.00	51.00

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.26	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6. 23	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 25	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8.09	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9. 19	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
10.21	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ	液状化	深さ低減	全上載圧	有効上載圧	せん断	液状化
(m)	抵抗比	係数γd	$(kN/m^2)$	$(kN/m^2)$	応力比	抵抗率
(III)	15/1/02/	VN 32 7 G	(ICIV) III /	(ICI () III /	/L./37L	15/41/17
1.26	0.600	0.981	23.4	23.4	0.098	* * 1
2.30	0. 259	0.965	44.2	44.2	0.096	* * 1
3.30	0.600	0.951	64.2	64. 2	0.095	* * 1
4.30	0.600	0.936	84.2	75.4	0.104	5. 771
5.30	0.600	0.920	104.2	85.6	0.112	5. 381
6. 23	0.600	0.907	122.8	95. 1	0.117	5. 150
7. 25	0.600	0.891	143.2	105.5	0.120	4. 984
8.09	0.600	0.879	159.9	114.0	0.123	4. 892
9. 19	0.600	0.862	182.1	125.3	0.125	4.814
10.21	0.600	0.847	202.4	135. 7	0.126	4.773

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 3	0.000	◎ かなり低い

判定深さ	計算層厚	FL	F	W(Z)	ΔΡΙ
(m)	(m)		(1-FL)		
1. 260	0.000	****	0.000	9.370	0.000
2. 300	0.000	****	0.000	8.850	0.000
3. 300	0.400	****	0.000	8.350	0.000
4. 300	1.000	5.771	0.000	7.850	0.000
5. 300	0. 965	5.381	0.000	7. 350	0.000
6. 230	0. 975	5. 150	0.000	6.885	0.000
7. 250	0. 928	4.984	0.000	6.375	0.000
8. 085	0. 972	4.892	0.000	5. 957	0.000
9. 195	1.063	4.814	0.000	5.403	0.000
10. 210	0. 568	4.773	0.000	4.895	0.000
		P L 値			0.000

( \ 1:	(A (B) (B)			61			_							_	
) E性は低	**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		衎	-										_	
女低いの可能	可能な下で		薪	0			_	_						_	
**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 τd/o'vが0.0以下である(液状化の可能	R化のF が0.0以	液状化の判定		F		* *	**	5.771	5, 381	5, 150	4.984	4.892	4.814	4, 773	
大化の1である(	外 (液状 上載圧	一級	せる形形と比	τ d/σ'ν		 * * * *	*	0.104	0.112	0.117	0.120	0. 123	0.125	0.126	
0以下,	, フ範囲 : は有效		液状化 斑坑比	τ1/σ'ν		* *	**	0.600	0.600	0.600	0.600	0. 600	0.600	0.600	
	JNfグラ S圧また		補正と値	Na		20.85	59.30	49.03	56.72	60.92	57.84	55. 63	53.06	51.00	
	Fc~~ 全上載	雷	せん断応力	(kN/m²)		2.3	6.1	7.8	9.5	11.1	12.7	14.0	15.6	17.1	
	* * * * * *	せん断振幅	低減係数			0.981	0.951	0.936	0.920	0.907	0.891	0.879	0.862	0.847	
		4	校状化判定 o考慮												
		1	4.日法 其田法			Z 恒 垣	· · · · · ·	週2	型Z	国 国	型 二 二 二 二 二 二	温	型と	N 恒	
	0 (gal) 5		周面摩擦抵抗	(kN/m²)		00.00		0.00 N				0.00	0.00 N	0.00 N	
) – Y	150.00 7.5		コーン町	m <sup>2</sup> )		00.00	0.00	00.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
	<u>~</u>		<b>叶</b>	D50 (k		0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
英田 一	設計加速度マグニチュー		維 名 名 名 名 名 名	(%)		0.0		0.0					0.0	0.0	
伊田	設計マグイ		会 本 本 本 本 十	(kN/m²)		23. 4	64.2	84.2	104. 2	122.8	143.2	159.9	182.1	202. 4	
			4 数 上數用 .	$\sigma' v$ $(kN/m^2)$ (k		23. 4	64.2	75. 4	85.6	95. 1			125.3	135.7	
	垣	特件		(kN/m³) (kl	17.0	20.0	20.0							20.0	
	実測N値	缸	関題   画	(kN/m³) (kN	17.0	20.0	Z0. 0							20.02	
		#1				1.26	3 30	4.30	5.30	6. 23	7.25	8.09	9.19	10.21	
111	(計1) (計1) (計2) (計2) (計2) (計2) (計2) (計2) (計2) (計2		単低跳れ	(III)		0.09		43.0		0.09			0.09	60.00	
**#*	et梅 运能 设計用水		頁			9 -		) 	us.	9	9	9	9	9	
中位十七万	建梁盘罐桶适設計捐計 地表面設計用水平加速度と、		Z	0 20			Z								
2	~ +		土層種類			を を を を と と と と と と と と と と と と と と と と	砂質十	砂質土	砂質土	砂質土	砂質十		砂質土	砂質土	
			世 型	(III)	0.60	1.40	200							7.77	
· / 作 / D	奉年名 判定方法		践 も	(EI	0.0	2.00	7. b0							10.27	
‡	4 昇	-	上質記号			0 C	0	O <sub>0</sub>	0 0	). O	÷.	.0.	Oş	0	

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No. 3

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.40地表面設計水平加速度: 200.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	0.60	0.60	17. 00	17.00
2	2.00	1.40	20.00	20.00
3	2.50	0.50	20.00	20.00
4	10.27	7.77	20.00	20.00

測定深さ	実測N値	細粒分含有率	土層種類	平均粒径	コーン貫入抵抗値
(m)		Fc (%)		D50 (mm)	qc(kN/m²)
1.26	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.30	14. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	48.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4.30	43.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5. 30	53. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6. 23	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7. 25	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
8.09	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.19	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
10.21	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γ d
1.26	0.00	0.600	N値	する	0.9811
2.30	0.00	0. 259	N値	する	0.9655
3.30	0.00	0.600	N 値	する	0.9505
4.30	0.00	0.600	N値	する	0.9355
5. 30	0.00	0.600	N値	する	0.9205
6.23	0.00	0.600	N値	する	0.9065
7. 25	0.00	0.600	N値	する	0.8913
8.09	0.00	0.600	N値	する	0.8787
9. 19	0.00	0.600	N値	する	0.8621
10.21	0.00	0.600	N値	する	0.8469

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算 N 値 N1
1.26	N値を用いる	2.046	0.000	122.79	122. 79
2.30	N値を用いる	1. 489	0.000	20.85	20.85
3.30	N値を用いる	1. 236	0.000	59.30	59. 30
4.30	N値を用いる	1. 140	0.000	49.03	49.03
5.30	N値を用いる	1.070	0.000	56.72	56. 72
6. 23	N値を用いる	1.015	0.000	60.92	60. 92
7. 25	N値を用いる	0.964	0.000	57.84	57.84
8.09	N値を用いる	0. 927	0.000	55.63	55. 63
9.19	N値を用いる	0.884	0.000	53.06	53.06
10.21	N値を用いる	0.850	0.000	51.00	51.00

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.26	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6.23	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 25	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8.09	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.19	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
10.21	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ	液状化	深さ低減	全上載圧	有効上載圧	せん断	液状化
(m)	抵抗比	係数γd	$(kN/m^2)$	$(kN/m^2)$	応力比	抵抗率
1.26	0.600	0.981	23.4	23.4	0.130	* * 1
2.30	0. 259	0.965	44.2	44.2	0.128	* * 1
3.30	0.600	0.951	64.2	64.2	0.126	* * 1
4.30	0.600	0.936	84.2	75.4	0.139	4.328
5. 30	0.600	0.920	104.2	85.6	0.149	4.036
6. 23	0.600	0.907	122.8	95.1	0.155	3.863
7. 25	0.600	0.891	143.2	105.5	0. 161	3. 738
8.09	0.600	0.879	159.9	114.0	0.164	3.669
9. 19	0.600	0.862	182.1	125.3	0.166	3.610
10.21	0.600	0.847	202.4	135. 7	0.168	3. 580

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 3	0.000	◎ かなり低い

判定深さ	計算層厚	F L	F	W(Z)	ΔΡΙ
(m)	(m)		(1-FL)		
1. 260	0.000	****	0.000	9.370	0.000
2. 300	0.000	****	0.000	8.850	0.000
3. 300	0.400	****	0.000	8.350	0.000
4. 300	1.000	4.328	0.000	7.850	0.000
5. 300	0. 965	4.036	0.000	7. 350	0.000
6. 230	0. 975	3.863	0.000	6.885	0.000
7. 250	0. 928	3.738	0.000	6.375	0.000
8. 085	0. 972	3.669	0.000	5. 957	0.000
9. 195	1.063	3.610	0.000	5.403	0.000
10. 210	0. 568	3.580	0.000	4.895	0.000
		P L 値			0.000

判定外 **1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 $_{\rm r}$ $_{\rm$					_		_	_	_		_	_	_
		色	-			_	_	_	_		_	_	_
可能检测以下 2	河	東	٥	-	_	_		36	- 63		- 69	01	- 08
状化の Eが0.0	液状化の判定		FL	7	* *	*	4.328	4.036	3,863	3, 738	3, 669	3.610	3, 580
1976 (186. 50 上載圧	液	せん彫ぶ七光	τ d/ σ' ν		* *		0.139	0.149	0, 155	0.161	0.164	0.166	0.168
0以下 7 範囲 1 は有效		液状化铍抗比	τ1/σ'v	2 2 2	* *	 **	0.600	0.600	0.600	0.600	0. 600	0.600	0.600
によっ 、vがの、 Mrグラ 近また		補正と値	Na P	100 70	20.85	59.30	49.03	56.72	60.92	57.84	55. 63	53.06	51.00
括 ト 4 c d / o r d /	哩	せん断応力	(kN/m²)		5.7		10.4	12.7	14.8		18.6	20.8	22. 7
* * * *	せん断振幅	<b>高減係数</b>	<u>*</u>		0.965	0.951	0.936	0.920	0.907	0.891	0.879	0.862	0.847
: :					_	)	0	0		$\frac{\circ}{1}$	+		0
	*												
(KN/m²) (%) (gal)	1	心力比异出法		Į.			N 恒	N 恒	N価		区 恒	温	N価
0.0 (kN/ = 5 (%) 0.00 (gal 7.5		周面摩擦抵抗	(kN/m²)	90	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00
200		コーン質・抵抗値	m <sup>2</sup> )	6	0.00	00.00	00.00	00.00	00.00	00.00	00.00	00.00	00.00
<u>~</u> .		<b>计</b> 型 類 做	 D20	9	0.000	0.000	0.000	0.000	000 0	0.000	0.000	0.000	0.000
使用 (世間 開稿 (報音) 加速度 マグニチュード		羅 粒 士 合 有 泰			0.0		0.0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0
上載荷重 使用曲線 設計加速度 マグニチュード			(kN/m²) (	1 00	44.2	64. 2	84.2	104.2	122.8	143.2	159.9	182.1	202. 4
					44.2		75.4	85.6	95.1	105.5	114.0	125.3	135.7
	켚	本 必 工機田 .	σ'v (kN/m²)				1.1	86	36	106	11	125	
実測N値	李	飽和重量	(kN/m³)	17.0	20.0								20.0
	十二	湿潤重量	$(kN/m^3)$	17.0	20.0								20.0
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		昇代跳 も	(II)	96	2.30	3.30	4.30	5.30	6.23	7, 25	8.09	9.19	10.21
設計指水平加				9	14.0	48.0	43.0	53.0	0.09	0.09	0.09	0.09	0.09
<b>鏶集礎構造設計指針</b> 地表面設計 用水平加速		垣			+						+		
≢築基4 也表面高		Z	20			Ź							
爱 拉。		土層種類	<u> </u>	- 加州	砂質十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土
		世 盟	(II)	0.60	1.40 (\$)		色	静	(金)	砂	章	<b>静</b>	7.77 砂
基準名 判定方法				0.0	2.00	3							10.27
基準名判定方		H質記号 	(E)		O C		O.	.0	0::-(C	)a. (0	0.	()«	

基準名 : 建築基礎構造設計指針

タイトル : No. 3

判定方法 : 設計震度と実測N値

液状化判定を行う範囲 (m): 20.00水の単位体積重量 (kN/m³): 9.8上載荷重 (kN/m²): 0.0地下水位面 (m): 3.40地表面設計水平加速度: 350.00等価繰返し回数に関する補正係数: 0.650

地層 番号	深度 (m)	層厚 (m)	湿潤重量 (kN/m³)	飽和重量 (kN/m³)
1	0.60	0.60	17. 00	17.00
2	2.00	1.40	20.00	20.00
3	2.50	0.50	20.00	20.00
4	10.27	7.77	20.00	20.00

測定深さ	実測N値	細粒分含有率	土層種類	平均粒径	コーン貫入抵抗値
(m)		Fc (%)		D50 (mm)	qc(kN/m²)
1.26	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
2.30	14. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
3.30	48.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
4.30	43.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
5. 30	53. 00	0.00	砂質土	0.000	0.00
6. 23	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
7. 25	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
8.09	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
9.19	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00
10.21	60.00	0.00	砂質土	0.000	0.00

測定深さ (m)	周面摩擦抵抗 fs(kN/m²)	τ 1/σ'z	応力比算出法	液状化判定 の考慮	低減係数 γ d
1.26	0.00	0.600	N値	する	0.9811
2.30	0.00	0. 259	N値	する	0.9655
3.30	0.00	0.600	N 値	する	0.9505
4.30	0.00	0.600	N値	する	0.9355
5. 30	0.00	0.600	N値	する	0.9205
6. 23	0.00	0.600	N値	する	0.9065
7. 25	0.00	0.600	N値	する	0.8913
8.09	0.00	0.600	N値	する	0.8787
9. 19	0.00	0.600	N値	する	0.8621
10.21	0.00	0.600	N値	する	0.8469

測定深さ (m)	液状化抵抗比の推定	N補正係数 CN	N補正係数 Csb	補正N値 Na	換算 N 値 N1
1.26	N値を用いる	2.046	0.000	122.79	122. 79
2.30	N値を用いる	1. 489	0.000	20.85	20.85
3.30	N値を用いる	1. 236	0.000	59.30	59. 30
4.30	N値を用いる	1. 140	0.000	49.03	49. 03
5. 30	N値を用いる	1.070	0.000	56.72	56. 72
6.23	N値を用いる	1.015	0.000	60.92	60. 92
7. 25	N値を用いる	0. 964	0.000	57.84	57. 84
8.09	N値を用いる	0. 927	0.000	55.63	55. 63
9.19	N値を用いる	0.884	0.000	53.06	53. 06
10.21	N値を用いる	0.850	0.000	51.00	51.00

測定深さ (m)	補正コーン 貫入抵抗値	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
1.26	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
2.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
3.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
4.30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
5. 30	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
6.23	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
7. 25	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
8.09	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
9.19	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00
10.21	0.000	0.00	0.00	0.00	0.00

測定深さ (m)	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m <sup>2</sup> )	有効上載圧 (kN/m²)	せん断 応力比	液状化 抵抗率
1.26	0.600	0.981	23.4	23.4	0.228	* * 1
2.30	0. 259	0.965	44.2	44.2	0.224	* * 1
3.30	0.600	0.951	64.2	64. 2	0. 221	* * 1
4.30	0.600	0.936	84.2	75. 4	0.243	2. 473
5.30	0.600	0.920	104.2	85.6	0.260	2.306
6.23	0.600	0.907	122.8	95. 1	0.272	2. 207
7. 25	0.600	0.891	143.2	105. 5	0. 281	2. 136
8.09	0.600	0.879	159.9	114.0	0.286	2.097
9.19	0.600	0.862	182.1	125.3	0.291	2.063
10.21	0.600	0.847	202.4	135. 7	0. 293	2.046

# [PL値一覧表]

ケース名	PL値	液状化危険度
No. 3	0.000	◎ かなり低い

判定深さ (m)	計算層厚 (m)	F L	F (1 <b>-</b> FL)	W(Z)	ΔΡΙ
1. 260	0.000	****	0.000	9.370	0.000
2. 300	0.000	****	0.000	8.850	0.000
3. 300	0.400	****	0.000	8.350	0.000
4. 300	1.000	2.473	0.000	7.850	0.000
5. 300	0. 965	2.306	0.000	7. 350	0.000
6. 230	0. 975	2.207	0.000	6.885	0.000
7. 250	0. 928	2.136	0.000	6.375	0.000
8. 085	0. 972	2.097	0.000	5. 957	0.000
9. 195	1. 063	2.063	0.000	5. 403	0.000
10. 210	0. 568	2.046	0.000	4.895	0.000
		PL 値			0.000

K			~ _	Η.		_	_				_			
倒いる				_		_	_		_		_	_	_	
) E性は は低v なる層		色	-				_		_		_		_	· — — — — — — — — — — —
**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 $\tau$ d/ $\sigma$ vが $0$ の以下である(液状化の可能性は低い) **3 $Fc\sim \Delta N$ 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		粟	٥ _				_							
	液状化の判定		F		**	* *	2. 473	2, 306	2, 207	2, 136	2, 097	2.063	2.046	
		せん彫応力比	τ d/σ'ν		**	* *	0.243	0.260	0.272	0.281	0.286	0.291	0. 293	
		液状化 瓶枕孔	τ 1/σ'ν τ			* *	009	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
		権用Z 後 2	Na c l			* \$ 20.02		56.72	60.92	57.84	55, 63	53.06	51.00	
	189	せん断応力	(kN/m²)			9.9		22.3	25.8 6	29.6	32.6 5	36.4 5	39.8	
	せん断振幅		(k)		0.981	0.965	0. 936	0.920	0.907	0.891	0.879	0.862	0.847	
		(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)			0	o	0.	0.	o	0	· 0	0	0	
	1 1	後												
(KN/m²) (%) (gal)	1					E Z Z Z		型と	温	温	型 型	Z 連	Z 海	
上載荷重 0.0 (kN) 使用曲線 $\gamma=5$ (%) 設計加速度 350.00 (ga マグニチュード 7.5		周面摩擦抵抗	$(kN/m^2)$		0.00	00.00	0.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
		コーン質・抵抗値	^ (kN/m²)		0.00	00 00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	00.00	0.00	
		<b>叶</b> 型 類 做	D50		0.000	000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
		a			0.0	0 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	5
		全七載圧	(kN/m²)		23. 4	64. 2	84.2	104.2	122.8	143.2	159.9	182.1	202. 4	1 197
		有 物 上載圧 ,	$\sigma' v$ (kN/m <sup>2</sup> ) (		23. 4	64.2	75. 4	85.6	95. 1	105.5	114.0	125.3	135.7	
펠	4	飽和重量	(kN/m³) (j	17.0	20.0	20.0							20.0	A
実測N値	阿		(kN/m³) (kl	17.0	20.0	20.0							20.0	
	+					30 8	4.30	5.30	6. 23	7.25	8.09	9. 19	10.21	
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		単低跳れ	(m)			14.0		53.0	60.00		9 0.09	0.09	60.00	
構造設 計用水		垣			99			53	99	09	09	99	09	3
築基礎表面設		Z	200				 						=	
型 型		土層種類	<u>. –</u>			H +	+	+	<u>+</u>	#1	<u>+</u>	#	<u> </u>	
				0.60		0.50 多質十	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質上	砂質土	7.77 砂質土	
名 法		世 型	(m)	0.0		2.50 0								
基準名 判定方法		紫 40 🖹						.0	0::2	)4:10	50.		10.27	
	_	工質記号			0.0	ěŎ	O <sub>2</sub>	) • • •	0.0	Ö.	φÔ		) ·	8