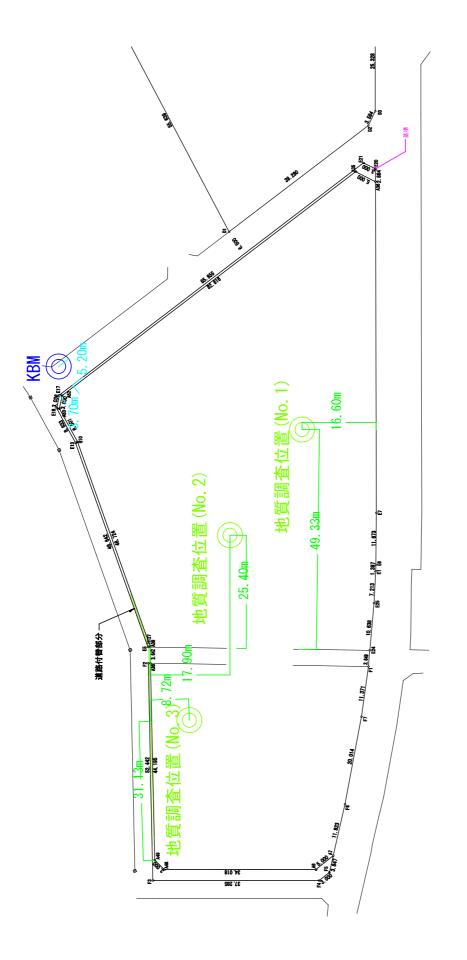
巻 末 資 料

• 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



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―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.1

調査目的及び調査対象 建築 構造物基礎

発	注 梯	幾!	株式	式会社	大建設計							Ē	間査	期間			2月17日~201	9年12月2	0日			東 経	136°	49'	1.5″			
調 ء	主業	者名			東建ジオテ -824-1531	ック			照 査 奥 技術者 登録番号	-歩 ^{5±} 212	66	1	旦支付	当者	当 平1 地質	山 瑞姆森技术	 -	コ こ 鑑定 を	ア 平山 者 ^{地質調査†}	瑞紗		ボーリ グ責任	ン者豊	角田 質調書	定技士	·夫 15	136	
孔	口模	票言	KBN 1	1+ . 04 m	角 180°	\ 90°	方	270	北.0° ++b)° {	東言			東													
総	削 子	i Ę		1.40 m	度 0 下	ナ o°	位	西	90° 盤 勾 直 配 90	水平()。 ()。	į, į	继一	ロン	ジン	1 7:	ンマー	-NFD-9		:	ポン	プカ	bノV5						
標	標	層	深	現	現	色	相	相	記	地	孔						標準貫入記	t験				原位置試験		試料	採取	7	室	削
				場	場					層	内水	深		m ご	- 10	- N					深	試験名	;	深	試	採		
尺	高	厚	度	土質	±		対	対		岩	位	度		撃回	− Ξ	:		深度一N値	I			及び結果			料	取	内	孔
,		F	12	名			密	稠		体	測			100	, σ.)		_			度		J	度			試	月
				模	質					区	定月	m	≀ 100	300	~ 200 入											方		
m	m	m	m	様)	名 礫湿じり砂	調	度	度	事 φ10mmほどの亜角礫	分	日		100	200	500 量	値	0 10	20 3	0 40	50) ^m		1	m	号	法	験	日
	0.54	0.50	0.50		礫混じり砂 (S-G)	_			む。 細~中砂主体。シルト																			
- Lucia	-0.66	1.20	1.70		砂(S)	褐灰	非常に緩		少量含む。 GL=1.5mまで無水振り	を行		1.15			30	3 0 3	•											
_ 2	-1.21		2.25	0.000	This (CI)	褐灰	非常に密		ったが、孔壁が自立したり、孔壁保護のため、泥 削に切り替えた	水掘		2.15	17	43 40	6 14	0 0128.	6		_									
3	-2.06	0.85	3.10	9.00.0	歩保 (GI) 玉石混じり砂 礫 (GI−B)	褐灰	な		φ 35mm程の亜角礫主 マトリックスは細~中間	沙。		2.29 3.15		7	8 2	3												
	-2.56	0.50	3.60	••••	砂(S)	褐灰	中位		♥40mm程の亜角礫含 細~中砂主体。		12/17 3.80 ↓	3.45		_	30	0 23		-										
4				0.0.0 0.0.0 0.0.0 0.00 0.00 0.00 0.00					φ2~35mm程の亜角δ 体。マトリックスは粒径 均一な砂。	礫主 ≧不	泥水位	4.15		17	16 <u>5</u> 30	8 0 58												
5				6000 6000 6000 6000 6000					GL-4~5m付近10cm程 短柱状コア採取される	星の		4.45 5.15	1 1	16	26 5	9 0 59												
6				00000								5.45 6.15	15	15	23 5													ĺ
Ĭ	_5 06	3.30	6.00	0.00 0.00 0.00 0.00	玉石混じり砂 礫(GI-B)	灰	非常に密					6.45		-		53				_=								
7	3.00	3.30	0.30	0.0.0	ior (GI B)	12	中位		GL-7~8m付近φ40~ 50mm程の亜角礫採取	, z		7.15		4	3 <u>1</u> 30	0 0 10								.15 1	P-1			
8				0.0.0	砂礫 (GI)		757.tc		れる。			7.45 8.15	11	13	16 4								\\\\\'	.45				<u>12</u> 17
	-7.46	1.60	8.50	0.0.0 0.0.0 0.0.0 0.0.0	砂礫 (GI)	灰	密な		φ2~65mm程の亜角			9.05	60		30 6	0												17
9				10.000					体。マトリックスは粒径 均一な砂。 GL-8~9m付近13cm科	星の		9.14				200	'			3								1
10				\$0.0 \$0.0 \$0.0 \$0.0 \$0.0 \$0.0 \$0.0					短柱状コア採取される	0.		10.05			6 10	0 180												
11				0.00								11.00	60 50		6 5	0 0 360				_								
				0.00 0.00 0.00 0.00								11.05	46	14	6	n												12
12				0.000 0.000 .0.00								12.10	1 1	60	16	0112.	5			_								12 18
13				0.000 0.000 0.000 0.000								13.15	12	11	32 5	5 0 55												
14				0.000 0.000 0.000	玉石湿1*り砂		4.45					13.45 14.15		20														12
ļ '*	-13.36	5.90	14.40	*0*0*	玉石混じり砂 礫(GI-B)	灰	非常に密					14.40	1		50 25	0 72				_								20
15							-																					
16																												
17																												
18																												
19																							Ш					-
																							\mathbb{H}					
_ 20																												
21																												
- 20																												
22																												
23																							\mathbb{H}					
24																							Ш					
																							\mathbb{H}					
25																												
26																							\mathbb{H}					
Ē																							$^{\rm H}$					

北 緯 35°19′36.9″

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

発	注析	き 関	株式	大会社	大建設計								調査	期間	201	9年1	2月17日~20	19年12月1	8日		東	· 経	136° 4	9' 25.	6"		
調 望	主業	者 名	株式 TEL	式会社 052-	東建ジオラ -824-1531	テック			照 査 奥技術者 養養器	一步 ^{養技士} 21	266		担技	当術者	平上地質	山 瑞	紗	当鑑定	ア 平山 瑞紗 者 ^{地質調査技士}			ボーリグ青年	リン 服	部原	勝美 ^上 10	100	
孔	口相	票高	. KBM		角 180°	90	方	ī 27	北.0° +++			使		錐機	1			<u> </u>	口 室球貨亏			1 / 50 1.	- H W:	水田 写			
総	削 子	1 長		.04 m	度 元		位	西	北 0° 90° 地 盤 勾 配	鉛型 90 0		使 用 機種	エン	ジン	7:	ノマー	-NFD-10		ポン	プ	YBM-	-GP5					
標	標	層	深	現	現	色	相	l 相	記	地	一	一					標準貫入記	計除	-	T	盾	位置試験		試料採	Hv	室	削
1215	, pr	"		場			"			厚	内	3 2	g 10	Ommごと	<u> </u>	N	1条平貞八日	1八月次		深),r.	試験名		以村林	\Box	_	"
				土質	場		対	対			一位	`	の	打撃回	数擊			深度-N位	İ	""		及び結果				内	孔
尺	高	厚	度	名	土		密	稠		岩	.		0	100 2				•	_	度			度	料	取	試	月
				模	質					≥	1 2	:	\		2 貫									番	方	n-v	''
m	m	m	m	様	名	調		度	事	5			100	0 200 3	500 量		0 10	20 3	30 40	50 m			п	号	法	験	日
İ	0.72	0.13	0.15		表土 (Ss)		丅		φ10~30mm程の亜 含む。	/																	
1	0.70	1.50	1.05		シルト混じりむ (S-M)	少 地 に	緩し	۸.	細〜中砂主体。シル 少量含む。 上部 ø 30〜70mm程				15 2	2 2	2 <u>6</u> 30	6	•										-
- 2		0.70		0.000	砂礫(GI)	褐灰	非常	常	角礫含む。	/		2	45 10 27	7 24	9 60 30 23) 70 2											
		0.70	2.90	.0.00 0.0.00	西保(GI) 玉石混じり砂 礫(GI-B)	褐灰	に容な		程の亜角礫主体。 最大 φ 60~80mm程	/	12/	2.3									\vdash						-
- 3	-2.68	0.65	3.55	//	シルト混じりむ (S-M)	沙 褐灰	中位	立	角礫を含む。 細~中砂主体。シル	<u>- /</u> 小分を	3.4 -⊻	8 3	15 5	7	10 <u>2</u> ;	22		<									
- 4				00.0. 00.0 00.0	1				少量含む。 φ2~35mm程の亜F 亜角礫主体。マトリッ	円礫~	泥水	. 14 0.	15 11	1 20	29 60 70 27	0 66 7					\vdash						-
- - 5				0.0% 0.00 0.000					は粒径不均一な砂。 最大 φ 50 ~ 80mm程			5.0	00 30	2	60	600											-
				.0.0 %0.0 .000					角礫を含む。 GL-4~5m付近φ50 の亜角礫採取される)mm程		5.0	03								\vdash		\mathbb{H}				-
- 6				0.0.0 0.00 0.00					GL-7m付近シルトを 多く含む。	344		6.		3 37	60 20	90			_	_							-
- 7				6.0.0 6.0.0 6.0.0					含水量中位~多い。					1 20	9 60	75											岩
_				90.0 90.0 90.0 90.0								7.	39 10 90		40 24)			_								1
- 8				$\cap \circ \cap \circ \cap$	玉石混じり砂 礫(GI-B)		45.4	14				8.	19 60		90	200											12
- 9	-8.17	5.49	9.04	€0.0°	礫 (GI-B)	灰	非常に審	ř				9.0	0 40	5	40	450											18
- 10							-																				
																					\vdash						12 17
- 11																											-
- 12																											-
- 10																					\vdash						-
- 13 -																											-
- 14																					H						-
- 15																											
																					\vdash						
- 16 -																											-
- 17																											-
- 17 - - 18																											
- 10																											
- 19																					\vdash						-
- 20]
-																											
- 21																											-
- 22																											-
22																					+		+				
- 23 -																											-
- 24																					\vdash						-
- - 25																											-
25																							Ш				
- 26																					\vdash		+				-
																											1 7

北

緯 35°19′42.3″

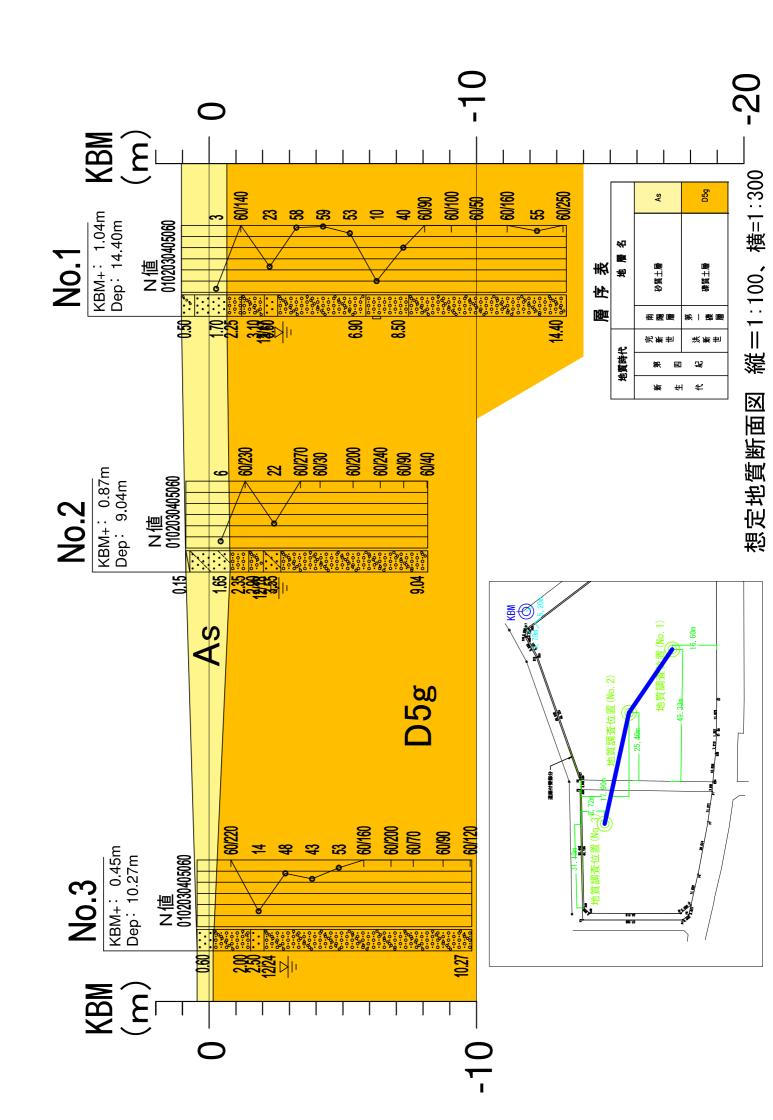
調査位置 愛知県一宮市浅井町東浅井大島1547番地2外

(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

Z*	; } +	4 8	E +++	ᅷᄼᄔ	± x≠ =n =⊥										201	0年1	2 E 17 C	-2010年12日	10 🗆		1.	a €2	126° 44	0' 25	6"		
			- 44		大建設計				四 本 南									-2019年12月				東 経 ボーリ	136° 49				
調 耆	業	者 名	1 TEI	L 052 -	東建ジオテ -824-1531	ック			照 査 奥 一歩 技術者 養縁番号	212	266_		担 技	当 析 者	平 L 地質制 登録者	」 「而 査技士 号	ብ ሃ	盤 定	ア 平山 瑞紗 者 ^{地質調査技士}			ボーリグ責任	ノ 加 者 豊蘇	다) 調査技: 番号	勝夫 [±] 10	100	
FL.	口格	票言	KBI	M+ 0.87 m	角 180°	√ 90°	方	270	北,0° 地			-		進機													
総	削 孑	l 5		9.04 m		ナ	1_	西	90° 盤 鉛 鉛 180° 南 配 90°	罗	Ĭ	料	I `.	ジン	ャ、	ノマー	-NFD-10		ポン	, -	γRI	1–GP5					
NO.	. 13 T	J 25	` '	UT III	度 0. 人	0°	位		180 南 配 90 「	0°		種		, ,	١ -	` `	וו טוויי וויי				101	, чі о					
標	標	層	深	現	現	色	相	相	話	地	孔						標準貫	入試験			厉	位置試験	ā	式料捋	郰	室	削
				場	坦					層		深	10	Dmmごと	ŧΤ	N				,	深	試験名	深	試	採		
				±	場		対	対			水位		の	丁拏回数	対撃			深度−N	值			及び結果	""	"	"	内	孔
尺	高	厚	度	質	±					岩		^~		100 20	ご 00 と						nde		rate:	料	取		
				名	質		密	稠		体	""		≀		の					'	度		度	番	方	試	月
				模	_ ~					区	定月	m			깂									-			
m	m	m	m	様)	名	調	度	度	事	分	日		100	200 30	量	値	0 10	20	30 40	50	m		m	号	法	験	日
	0.72	0.15	0.15	, //	表土 (Ss)	暗褐	十		φ10~30mm程の亜角礫 含む。														Ш				
1					S. 0. 1.2812 (176		477.		細~中砂主体。シルト分を 少量含む。	1		1.1	5 2	2	2 6								Щ				
	-0.78	1.50	1.65	5 0.000	シルト混じり砂 (S-M)	褐灰	緩い	`	上部 0 30~70mm程の亜 角礫含む。			1.4	5		300		•						+				
2	-1.48	0.70	2.35	.0.0.	砂礫 (GI)		非常に密		φ2~35mm、最大φ60mm	7				24 3	9 60 0 230	78.3				_			+				
		0.55	2.90	0.000	砂礫 (GI) 玉石混じり砂 礫 (GI-B)	褐灰	172		程の亜角礫主体。 最大 φ 60~80mm程の亜	1	12/1	2.3											+				
3		0.65		5 //	シルト混じり砂 (S-M)	褐灰		_	角礫を含む。 細~中砂主体。シルト分を	4	12/1 3.48 \\ \\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	3 0.1		7 1	0 22 300	22		- <			H		\top				
4	2.00	3.00	0.00	0.0.0	,/	19/2			少量含む。	Λ	泥水·	,4 °.4		20 2													
4				0.0.0					亜角礫主体。マトリックス は粒径不均一な砂。			4.4	2	7	0 270	66.7			_	\searrow			Щ				
5				0.0%					最大 φ 50~80mm程の亜 角礫を含む。			5.0	60 0 30		30	600						+++++	+				
				0.00 0.00 0.00					用味を含む。 GL-4~5m付近φ50mm程 の亜角礫採取される。	Ē		5.0										+++++	+				
6				0.0.0					GL - 7m付近シルト分やや			6.1	5 23	37	60 200	90				_			+				
				80.00 80.00 0.000					多く含む。 含水量中位~多い。			6.3											+				12
7				0.00								7.1	Ì		9 60 0 240	75			_	_			\top				Ľ
_				90.00 90.00								7.3 8.1	1 60		60	200							T				
8				0.0.0								8.1	9						-	_							
9	-8.17	5.49	9.04	1 80000 0.0000	玉石混じり砂 礫(GI-B)	灰	非常に密						0 40		60 40	450											12 18
J							な					9.0	4										Ш				
10																							Ш				
																							-				12 17
11																							+				
																							+				
12																							+				
																							+				
13																											
14																											
14																							Ш				
15																											1
																							+				
16																							+				
																							+				
17																							+				
																							\top				
18																											
19																											
19																											
20																							Ш				
																							4				
21																							+				
																							+				
22																					H		+				
																						+++++	+				
23																							+				
																						111111	\top				
24																											
25																											
20																							Щ				
26																				4			Щ				
																							4				
97																				\perp							



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/cm³ 乾 燥 密 度 ρ_d 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_r 飽 石 分 (75mm以上) % 分¹⁾ (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 均等係数U。 80.9 度 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_{u} kN/m² 縮 一軸圧縮強さ qu kN/m 試験条件 せ c kN/m² 全 応 力 ϕ 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

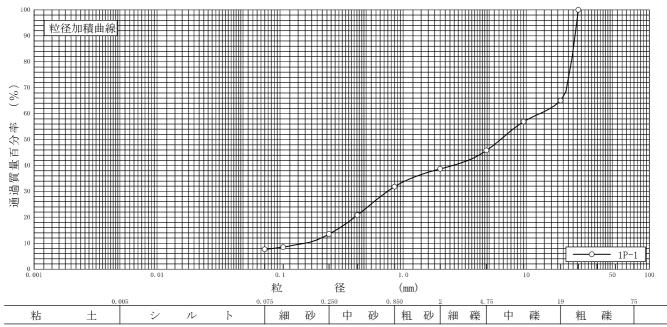
土 の 粒 度 試 験 (粒径加積曲線)

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

								μч	1000	Н	日小 王 1	
試料番号	1P-1					試	料	番	号		1P-1	
(深 さ)	$(7.15 \sim 7.$	45m)				(沒	¥		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		樂 	分		%	35. 0	
	75		75		中	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	樂	分		%	19. 2	
\$	53		53		細	6	樂	分		<u>%</u>	7. 1	
	37. 5		37. 5		粗		沙	分		%	6. 9	
る	26. 5	100.0	26. 5		中	石	沙	分		%	18.3	
	19	65. 0	19		細	石	沙	分		%	5. 9	
V)	9. 5	56. 9	9. 5		シ	ル	<u>۲</u>	分		%	7.6	
v ·	4. 75	45.8	4. 75		粘	=	Ł	分		%	7.6	
	2	38. 7	2		2mm	ふるい	へ通過	質量	百分	率 %	38.7	
分	0.850	31.8	0.850		425	μmふ	るい通	過質量	百分	率 %	20.8	
l or	0. 425	20.8	0. 425		75,	μmふる	るい通道	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	
3rt+					10	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 10}$	mm	0. 1595	
沈					均	等	係	数	$U_{\scriptscriptstyle m c}$		80.9	
降					曲	率	係	数	U_{\circ}'		0. 27	
					土	粒子	の密	度	ρ_{s}	g/cm ³	_	
分					使月	用した	分散剤]				
#F-					溶剂	夜濃度	,溶液	添加	量		_	
析					20	%	粒	径	$D_{\scriptscriptstyle 20}$	mm	0. 4044	
												



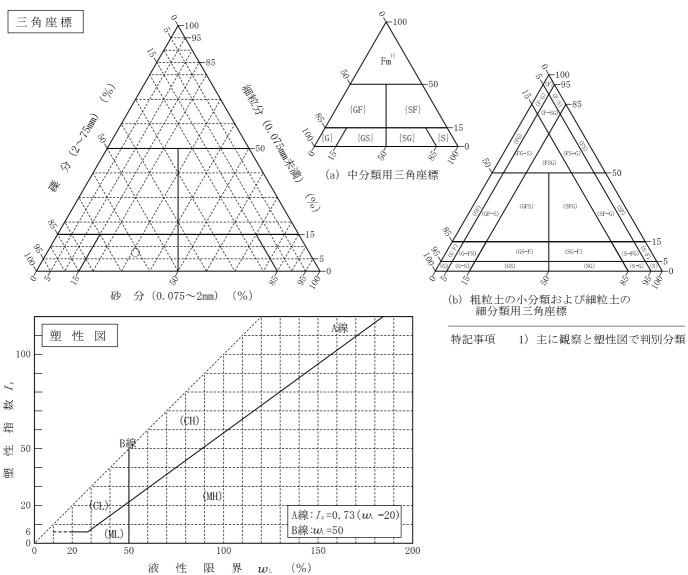
調査件名 (仮称)一宮給食センター建設計画に伴う地質調査

試験年月日

2020年 1月 24日

→ N	mr.A	_l-c		TT:
試	験	右	石原	型子

	試	料	番	号		1P - 1			
	(深	さ)		$(7.15 \sim 7.45 \text{m})$			
石	分	(75mm	以上	.)	%				
礫	分	(2~7	5mm)		%	61.3			
砂	分	(0.07	5 ~ 2	mm)	%	31. 1			
細 粗	分	(0.07	5mm∄	未満)	%	7.6			
シル	ト分	(0.00	5 ~ 0	. 075m	m)%				
粘土	: 分	(0.00	5mm≠	卡満)	%				
最	大	粒	径		mm	26. 5			
均	等	係	数	$U_{\rm c}$		80. 9			
液	性	限	界	wL	%				
塑	性	限	界	$w_{\scriptscriptstyle \mathrm{p}}$	%				
塑	性	指	数	$I_{\mathfrak{p}}$					
1-1 4-11	I. I. dal	- 6) 1	· -			細粒分まじり			
地盤	材料	の分類	镇名			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/m ²)	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 (m)	さ	液状化 抵抗比	深さ低減 係数γd	全上載圧 (kN/m ²)	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)	Δ P L
(m)	(m)		(1 - 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																
	氏(・) (である)						_	_	_	_		1	Ę			_	_	_		
	s性は(な) は低いなる層なる層		钽						_		_	_	_		_		_			
オ低い、	の可能 可能性 ソ下と	No.	新	٥ _				_			_	_	_		_	_				
可能性。	液状化 k化のi が0.0g	液状化の判定		FL		**	**]	 **	6.056	5, 597	5, 310	1.269	5,000	4.934	4.879	4.851	4.838	4.845	4.865	
k/Ko=	ごある (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' vが0. 0以下である(液状化の可能性は低い) Ec~ 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が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	14.0	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	国 国	温と	N価	N価	N值	N価	N信	N値	N值	国 国	坦と	D 型 Z	
	5 (%) 0.00 (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	00.00	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 ₂)		0.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	00.00	00.00	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>		叶 型 類 知	D20		000 0	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 	使設マ用計グ		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) (0.7.0	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	
	幹 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	60.09	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	■築基伽 他表面調			200			$\not\equiv$		Z			X	<u> </u>	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	砂質士	砂質土	砂質土	
			置 置	(m)		O. 30	0.55 砂	0.85		鱼		3.30	1.60	母	砂	多	~ ②	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		H質記号 終 も	(m)				0.		O	0				Q	000	0 () §		
			<u> </u>			-1	91	V.	97		25.90.0	1/191	6.2	193		211.94	914.		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
		0.00	0.00	0.00	0.00
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 ²)	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

測定深る (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
11.0	2 0.600	0.835	215.4	144.6	0.165	3. 638
12. 1	0.600	0.817	238.5	156. 4	0.165	3. 629
13. 3	0.600	0.801	260.9	167.8	0.165	3.634
14. 2	7 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	計算層厚	FL	F	W(Z)	Δ P L
(m)	(m)		(1 - 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	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
		PL 値			0.278

面 3.80(m) 41年外 **1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 - 4/~*, "**10 0以下およく海中ルの可能性は低い)	**4 を U の V M		知		-						__								
面 3.80 (m) 乳定外 **1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 - 4/で, **が 0以下ですねる(海中がの可能	様化15~ 代化の可 約0.0以	液状化の判定		FL	,	* * * *	**	4.542	4, 198	3, 983	0.951	3, 750	3, 700	3, 659	3, 638	3, 629	3, 634	3,648	
大化の回れなどの	(必)の1 外 (液) 上載圧	液状	せん声が七出	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	
0 上(後)	: o女 l. ラン範囲 さは有效		液状化斑疣式	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) 水位より	o vind Anf 数压まれ		補正と値	Na		6. 32 94. 75		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 1 地下水位	3 Fc~, 4 全上≣	ŕ振幅	せん断応力	(kN/m^2)		2.9	7.7	10.0	12.3	14.5	16.6	18.7	20.3	22. 2	23.8	25.9	27.7	29. 2	
☆ #	* * *	せん断振幅	低減係数			0.980	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(洪)		持た	校状化判定 6)考慮																
$(\mathrm{kN/m^3})$ $(\mathrm{kN/m^2})$	(gal)	10 10	かわれば出法		1	N N N N N N N N N N N N N N N N N N N	l 坦 之	N価	N值	N信	N值	型 型 :	N 画	型と	N価	N商	N値	N値	
			周面摩擦抵抗	(kN/m²)		0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
) ;	7 - 3 200.00 7.5		コーン貫入抵抗値	(kN/m²)		00.00	0.00	0.00	00.00	00.00	00.00	0.00	00.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
P L 値 水の単位体積重量 上載荷重 油田出総	## H] ;<		叶	D50		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	
PL値 水の単位ケ 上載荷庫 田田由語	i 		維	8	,	9 0		0.0	0.0	0.0	7.6		0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
日水上街	以設 マ		全上載圧	(kN/m^2)		30.3	6.09	80.9	100.9	120.9	140.9		176.8	196.9	215.4	238. 5	260.9	280. 4	
		任	有	(kN/m²)		30 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	
	N信	特	飽和重量	(kN/m³)	17.0	17.0	20.0	0.07		o o	20.02	20.0				·		20.0	
	、実測N値	土 質	湿潤重量	(kN/m^3)	17.0	17.0	20.0	0.00		o o	20.0	20.0						20.0	
	旨針 加速度と		昇 定 然 さ	(m)		1. 30	3.30	4.30	5.30	6.30	7.30	8.30	9.10	10.10	11.02	12. 18	13.30	14.27	
	造設計排用水平(Jami'			0.0	23.0	58.0	59.0	53.0	10.0	40.0	90.09	0.09	60.0	60.0	55.0	60.0	
_	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		Z 写	0° =	=	<u> </u>						_ 							
No. 1				0				‡	41	 	11	Z	41	41	44		=		
			十四種類	_	0.50	1.20 砂页工		砂質土	砂質土	砂質土	3.30 砂質土	1.60 砂質土	砂ケ	砂質十	砂質土	砂質土	砂質土	5.90 砂質土	
衽	4 分 法		鱼鱼	(m)	0.0	70	010				6.90	20						14. 40 5.	
地点名	基準名判定方法	+		(m)	76	1.	8 8		O ₅			O	0	O:	0	o. C) 6 0		
		<u>'</u>	- A - AMERICA		1:10	ģ	المال	ψV.		9.0	بانوار		or Jo	. 0	9.0	V.	0		<u> </u>

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	補正コーン	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
(m)	貫入抵抗値				
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 ²)	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/m²)	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)	Δ P L
(m)	(m)		(1 - 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 n Γ Λ		五				 	_	_		\ \ \								
7. 7. 7.	MHGは 状化の1 2の可能 0.0以下	の判定		o L		*		2, 595	2, 399	2, 276	0.544	2.143	2.114	2.091	2.079	2.073	2.077	2.085	
ৰ - -	50.5月間 ちる (液 (液状化 載圧が.	液状化の判定	せん声応われ	τd/o'v			* 3	231	0.250	0.264	0.273	0.280	0.284	0.287	0. 289	0. 289	0. 289	0. 288	
41,42	1 (後状1 以下で2 が範囲外 対有効上		大 大 大 大 大 大 大 大 大 大	τ1/σ'ν τd				009	0.600	0.600	0.149	0. 600		0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
ء بر 1-	以より」 √が0.0 ffグラン 正またね		権正Z値 後状化	Na tl,			94. 75 **!		62.91	53.44	12. 71			51.09	49.40	47.50	42. 03	44. 55	
3.80 (m)	B Γ Xtl τ d/ σ' Fic ~ ΔN 会上載D 軽鏡	運	せん 応力	(kN/m²)			x		21.6 6	25.4 5	29.1	32.7		38.8	41.7 4	45.3	48.5 4	51.2	
位面 割泥外	**1 型ト7 **2 τ d/ c **3 Fc~z **4 全上 [‡] 液状化の程度 軽微	せん断振幅	低減係数			0.980	0.967	0.936	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	を 対 を が を を を を を を を を を を を を を															+	
~			ら力比 昇出法 																
	(KN/m²) (%) (ga1) (cm)	1	周 面 塵	/m²)		_	00.00 00.00 00.00 00.00 00.00 00.00		0.00 N値	0.00 N値	0.00 N値	0.00 N値	_	0.00 N価	0.00 N価	0.00 N衙	0.00 N衛	0.00 N値	
2.60	y = 5 350.00 7.5 2.33		松 元恒	(m ²) (kN/m ²)			00.00		0.00	0.00	0.00			00.00	00 00	00.00	0.00	0.00	
重			コーン質・				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 ヰヰキ	上載何里 使用曲線 設計加速度 マグニチュード 地表変位(Dcy)		你在婚 中 也 有 類 紹	(%) D20			0.0		0.0	0.0	7.6 0.	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
PL値 木の単単単単	上載向 使用曲線 設計加速度 マグニチュ 地表変位(D		全上載用	(m²)			28. 3			20.9	140.9	60.09		6 .961	215. 4	238. 5	260.9	280. 4	
				$\sigma' v$ (kN/m^2) (kN)			29.3	76.0	86.2	96. 4	106.6	116.8		135.2	144.6	156.4	167.8	177.7	
	im!	華			0.71	17.0					20.0	20.0						20.0	
	実測N値	質	图 在 国 由	n³) (kN/m³)	7.0	17.0					0.02	20.0						20.0	
		+1	関無	(kN/m³)			2. 22 2		5. 30	6.30	7.30	8.30	L,	10.10	11.02	12. 18	13.30	14.27	
	計指針 平加速 とする		単低跳れ	(III)			0.00		59.0	53.0 6	10.0	40.0		0.09	60.0	60.0	55.0 13	60.0 14	
	챹構造設 ⊱計用水 ∋判定外		垣				, Q		56	22	Ĭ	4()9)9)9)9	25	99	
No. 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	0 20								=, Z	4						
4			土層種類			T	多質 中 十 十	7 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	砂質土	砂質土	砂質士	砂質土	砂質土	砂質士	砂質十	砂質十	砂質土	砂質土	
	の取扱(歴 世	(III)	0.50	1.20	0.55			8	3.30	1.60						5.90	
地点名	基準名 判定方法 Fc>50%の取扱い		账 10	(III)	0.0	1.70	3, 10	3.60			06.90	8.50						14.40	
苯	基判比	_	工質記号				90	0.0	0	.0	0:0). O	0.0	O.	0	0. C) 0 8	.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: 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 ²)	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)	F L	F (1 - 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

			7									
**1 地トボルより上(液状化のり配性は低い) **2 ${\rm rd/o}$ vが $0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 {\rm Fc} \sim \sqrt{{\rm Nf} \vec{\mathcal{Y}} > 7範囲外(液状化の可能性は低い) **4 全上載圧または有効上載圧が0.0以下となる層である$		钡			_		 			_	_	
政(*) り可能性 能性は 下とな		弄	٥							_	_	
配件に を が にの ず で で の で で の の で の の の の の の の の の の の の の	液状化の判定		II	***	*	**	5.815	5. 150	4.979	4.882	4.816	
にジョ ある(彩 ト(液状:	液状化	せる形形と比	r d/σ, v	7		 **	0. 103	0.117	0. 121	0.123	0.125	
L (IXV) 以下で 7 範囲タ は有効」		被 抗 光 光 光 光 光 光 光 光 光	τ1/σ'ν τ			**1	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
エなり vが0.0 ffグラフ 王また!		権 出 入 海 本 之	Na c l	* 29		27.87	69. 59		58. 44	56.07	53.96	
τ d/σ' Fc~Δ 全上數		せん摩応力	(kN/m²)	6			8.8		12.4	13.8	15.1	
* * * * * * * * * * *	せん断振幅	低减係数	*	080	0.967	0.951	0.936	906 .0	0.891	0.878	0.865	
		必 析顧										
		算出法 ————————————————————————————————————										
(%) (gal)	4			0 00 U		0.00 N値	0.00 高N 高N		0.00 N管	0.00 N値	0.00 N値	
50 52		周面摩擦抵抗	(kN/m²)									
$\gamma = 150. ($		コーン贯・抵抗値	λ (kN/m^2)	000	0.00	00.00	0.00	00.00	00.00	00.00	0.00	
#서 		叶	D20	000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	
使用曲線 設計加速度 マグニチュ、		維拉士 名有率	8	c		0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
使設了		全上載圧	(kN/m^2)	1 66	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)	1 66	39.3	61.0	72.9	92.9	103.3	112.2	121.2	
型	4	飽和重量	(kN/m³)		20.0	20.0					20.0	
、実測N値	H	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、		昇代 然わ	(E)	1 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	90.09	22.0	60.0	60.0	0.09	0.09	0.09	
遊構造 設計用		垣					 					
b築基(0表面)		Z	20		Z	X						
发封		土層種類	<u> </u>	4 地	砂質十	砂質土	砂質十	砂質士	砂質土	砂質土	9質土	
		型 型	(II)	25	0.70	0.55	(2) (2)	<u>\$</u>		岸	5.49 砂質土	
基準名 判定方法		账 40	(EI	0.0	1.65	3 55					9.04	
基準	-	土質記号			10	15	2 C) 0 0	0 ():	0 10	

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 ²)	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 - 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
		PL 値			0.000

(1)	**1 w Γ Λ μ Δ		部	1 2			_			_		_	
信件工作	METH METH	液状化の判定		FL 0	**1	**	**]	4, 362	3.862	3. 734	3, 661	3.612	
茶件の言	が100円 である () 3外 (液形 り上載圧)	一	せる悪行力出	τ d/ ο' ν	**		**	0. 138	0. 155	0.161	0.164	0.166	
n 下(海)	5.1(表 5.0以下 ラン範囲 たは有效 たは有效		液状化粧坑坑	τ1/σ'ν	**		- - - - -	0,600	0.600	0.600	0.600	0.600	
	バドト 「vが (NFグ 数圧ま		補正と値	Na	12.63	94.69	27.87	69, 59	61.62	58.44	56.07	53.96	
5.40 (馬) E外 1	1 掲 7 4 6 5 5 6 7 6 7 7 8 7 5 6 7 6 7 8 7 8 7 8 7 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8	作振幅	せん断応力	(kN/m²)	2.9	5.0	7.7	10.0	14.4	16.6	18.4	20.1	
<u> </u>	t * * *	せん断振幅	低减係数		0.980	0.967	0.951	0.936	0.906	0.891	0.878	0.865	
(世 世 (世)		**	校状化判定 o考慮										
(kN/m³)	(Kn/ III) (%) (gal)	1	J 心力比 昇出法		N 画 区	N 信	型 型 Z	型に					
9.8 (k			周面摩擦抵抗	(kN/m²)	0.00	0.00	0.00	0.00					
			コーン買っ抵抗値	⟨kN/m²)	00 00	00.00		00.00					
水の単位体積重量 ト齢結香	乗 単 ガ エ 一 ド		計	D20	0 0.000	0.000	0.000	0.000					
水の単化上帯結晶	上 観 山 使 用 田 瀬 設 計 加 遠 度 マ グ ニ チ ェ		雀 粒士 名本本	n²) (%)	22. 1 0. 0	39.3 0.0	61.0 0.0	80. 7 0. 0 95. 3 0. 0					
			414年	(kN/m²)									
		類	作 裕 二载用 、	σ 'v (kN/m²)	22. 1		61.0	72.9	6.26	103.3	112.2		
	実測N値	李	飽和重量	(kN/m³)			20.0					20.0	
		十	過麗無曲	(kN/m³)		\perp	20.0	<u>L</u> .				20.0	
	·指針 ·加速度。		単低跳れ	(H)	1.30	2.21	3.30	4.28					
	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		型 Z	50	6.0	60.0	22.0	60.0	0.09	0.09	0.09	0.09	Ф
l ;	建 海 地 東 国			0			7	$\mathbb{Z} _{\mathbb{R}}$					
			土層種類		砂質土	砂質土	砂質土	砂質十	1 十 基金	砂質十	砂質土	砂質土	
			图 町	(m)	L C	0.70	0.55				_	5. 49	
	基準名 判定方法		影 も	(m)	0.0 F	2.35	3.55					9.04	
	 	-	工質記号			0	Ş	0 C) ;; ;	0 () Ç	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 ²)	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)	FL	F (1 - 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

面 3.48 (m)判定外**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)**2 は、**3 のバエッキス(流せれの可能性は低い)	**2 τ α σ σ γ ρ 0. 0 Λ Γ C ϕ 0. $($ α γ Λ Γ C O Γ		祖	1 2						_		_	
「能性は低端やんの」	後状化の可能 汁化の可能 対0.0以下	液状化の判定		FL 0	**	*	**	2. 492	2, 207	2. 134	2.092	2.064	
伏化の ちゃゃっ	である(外(液状 上載圧	一	せん断応力比	τ d/ σ' ν	**		 *	0.241	0, 272	0.281	0. 287	0.291	
9上(後)	. UX L ラン範囲 たは有效		液状化极抗比	τ1/σ'ν	**	**	 *	0.600	0,600	0.600	0.600	0.600	
(m) 公在上	r v2000 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	
3.48 (m) 5外 1. 地下水位	7 c d/ o 3 Fc~2 4 全上事	振幅	せん断応力	(kN/m²)	5.0	8.8	13.5	17.5	25, 3	29.0	32. 2	35.2	
\$	* * * * * *	せん断振幅	低减係数		0.980	0.967	0.951	0.936	0.906	0.891	0.878	0.865	
据 (年)		4	後状化判定 ど考慮										
(kN/m^3) (kN/m^2)	(%) (gal)	1	心力比异出法		AN	N值	N 信	N 恒 定					
0 × 0 u	000		周面摩擦抵抗	(kN/m²)	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	
;	y = y = 350.0		コーン贯・抵抗値	√ (kN/m²)	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	00.00			
P L 値 水の単位体積重量 上載荷重 休田曲線	展 n		计	D50	0.000	0.000	0.000	0.000		0.000	000.0	0.000	
PL信 予との信用 中世中年日本年年年	(現代) 田藤 (野) おいまん (大) はんだい アイン・ディー・アン・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・カー・		維	%	0.0	0.0	0.0	0.0					
占水山蕉	快設マ		全上載圧	(kN/m²)	22.1	39.3	61.0	80.7					
		型型	有	σ'v (kN/m²)	22. 1		61.0	72.9	92.9	103.3	112.2		
	実測N値	李	飽和重量	(kN/m³)		20.0						20.0	
		十二四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四	過麗無母	(kN/m³)	t ·	20.0	20.0					20.0	
	指針 加速度 3		単低跳さ	(III)	1.30	2.21	3.30	4.28	6, 25	7.27	8. 15	9.02	
	靠造設計 用水平		更		6.0	60.0	22.0	60.0	60.0	60.09	60.0	60.0	
No. 2	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		Z	50			A	 					
N	世 爼		土層種類	o <u></u>	砂質十	砂質士	砂質士	砂質十	- 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	砂質十	砂質土		
			世 型	(m)	_	0.70	0.55			虚	B	5. 49 17	
超点名	基準名 判定方法		影 40	(III)	0.0	2.35	3, 55					9.04	
型	基計	-	工質記号			:0	S.	.O. C) 5 8	0.0) Ç	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 (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 gc(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/m²)	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	0.098	* * 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 (m)	計算層厚 (m)	F L	F (1 - 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	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

K			7	Η-				_		_	_	_	_	
魚じい				_		_	_		_		_		_	
) 5性は は低v なる層		钘	-			_	_		_ ·		_		_	
(低い) の可能 :能性(:Tと)		昇	٥ _			_					_			
能性は	液状化の判定		FL			* *	5.771	5, 381	5, 150	4.984	4.892	4.814	4.773	
**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い) **2 rd/σ'vが0.0以下である(液状化の可能性は低い) **3 Fc~/NY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	後米人	せん彫る七光	α, φ, ρ		 *	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	0. 104	0.112	0.117	0.120	0. 123	0.125	0.126	
= (液状以下の 以下の が範囲を は有効し		液状化 概抗式	τ 1/σ'ν τ				009	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	
7より」 7が0.0 1ダラン 6 またた		権用Z 海 安 子 二	Na t l		20.05			56.72	60.92			53.06	51.00	
u下 水Δ d/σ' c~ ΔN E上 截压		せん声応力	(kN/m²)		2.3 12.			9.5 56	11.11		14.0 55	15.6 53	17.1 5.	
**1 # **2 # **3 Fc # **4 A	せん断振幅	おろ種	(kN/		0.981	0.951	0.936	0.920	0.907		0.879	0.862	0.847	
		瓦漠庥教			o o	5 6	0. 9	0.9	0.6	0.8	°;	0.8	0.8	
	,	後状化判定 多考慮												
(kN/m²) (%) (gal)	1	心力比算出法			垣 垣	Z Z	温	型型	温	温	温	N信	型と	
		周面摩擦抵抗	(kN/m^2)		00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0, 00	
y = 5 150.00 7.5		コーン質・抵抗値	√ (kN/m²)		00.00	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	00.00	00.00	0.00	
<u>%</u>		计 型 類 做	D20 (00000	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	000 0	0.000	0.000	
上製加 単使 用 単		雅	(%)		0 0	0 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
た 受用 を と と と が に は に は に は に は に は に に に に に に に に に		41 4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	(kN/m²)		23. 4	64.2	84. 2	104.2	122.8	143. 2	159. 9	182. 1	202. 4	
		有	$\sigma' v$ (kN/m^2) $(k$		23. 4	64.2	75. 4	85.6	95. 1			125.3	135.7	
	却			17.0	20.0	0.0							20.0	
実測N値	百	- - - - - - - - - - - - - - - - - - -) (KN/m³)	0										
	+	温麗無电	(kN/m^3)	17.	20.0					10			20.0	
指針 加速度		単低器も	(III)		1.26	3, 30	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			60.0	48.0	43.0	53.0	0.09	60.0	0.09	60.0	60.0	
基礎構 面設計		Z	20				 	_	_		_			
建築] 地表ī			٥			¥								
		土層種類			砂質十 十	0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	
		四 吐	(m)	09.0	1. 40								77.77	
基準名 判定方法		账 10	(iii)	0.0	2.00	2.50							10.27	
其 罪	-	工質記号			0 C	0	Oţ	0 (O) 0 0	0	Q.		

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 (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 gc(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	補正コーン	F(Ic)	Ιc	Qt	FR
(m)	貫入抵抗値				
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 ²)	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	0.130	* * 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 (1 - FL)	W(Z)	ΔΡΙ
(m)	(m)		(I-LL)		
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

	あい) こ である							_		_		_	_	_	_
(১)	**2 でd/ơ'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		型			_	_		_		_	_	_	_	_
**1 地下水位より上(液状化の可能性は低い)	送れる 17の可能 10.0以下	液状化の判定	21	FL 0		**	**1	**1	4.328	4.036	3.863	3. 738	3. 669	3.610	3.580
-	·ある (液 木 (液状/ 上載圧が	液状化	せん声応力比	τ d/ σ' ν		**	**	**]	0.139	0.149	0, 155	0.161	0.164	0.166	0.168
1221	0以下で フ範囲ダ は有効_		液状化 斑坑比	τ 1/σ'ν τ		**	 **	 **	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600	0.600
く位より	r ^ vが0. JNfグラ 故圧また		補正と値	Na		122. 79	20.85	59.30	49.03	56.72	60.92	57.84	55.63	53.06	51.00
	2 r d/ o 3 Fc~ Z 4 全上載	装帽	せん断応力	(kN/m²)		3.0	5.7	8.1	10.4	12.7	14.8	16.9	18.6	20.8	22.7
*	* * *	せん断振幅	低减係数			0.981	0.965	0.951	0.936	0.920	0.907	0.891	0.879	0.862	0.847
	:	j	液状化判定 多考慮												
/ III / III	(%) (gal)	1	- でクエ 単出法			N 恒	N価	垣	N 画	N值	Z 垣	Z 垣	N 河	N 画	N值
	y = 5 (%) $200.00 (g)$ 7.5		周面摩擦抵抗	(kN/m²)		00.00	00.00	0.00	00.00	0.00	0.00	0.00	00.00	0.00	0.00
	200		コーン賞ま抵抗値	(kN/m²)		00.00	00.00	00.00	00.00	0.00	00.00	00.00	00.00	00.00	00.00
-11	国 ド ド ド		叶	D20		0.000	000 0	000 00	000 00	0.000	0.000	0.000	000 0	000.000	0.000
上載何里	使用曲線 設計加速度 マグニチュード		查	(S)		23.4 0.0	44.2 0.0	64. 2 0. 0	84.2 0.0	. 2 0.0	8 0.0	. 2 0.0	0.0	. 1 0.0	. 4 0.0
	₹ quir Y		414年日	z) (kN/m²)		23. 4 23.	44.2 44.	64.2 64.	75.4 84.	85.6 104.2	95. 1 122. 8	. 5 143.2	0 159.9	. 3 182. 1	. 7 202. 4
		퐾	—————————————————————————————————————	3) (kN/m²)	17.0		20.0	64	75	85	98	105.5	114.0	125.3	20.0 135.7
	実測N値	西	飽和重量	³) (kN/m³)	17.0		20.0								20.0
		+1	遠麗 圉軸	(kN/m³)	17	1. 26	30	3.30	30	5.30	6.23	7.25	60	19	
	計指針平加速度		単低跳れ	(EE)		60.0	14.0 2.3		.0 4.30	53.0 5.3	60.0	60.0	60.0 8.09	.0 9.19	60.0 10.21
	楷 構造設 計用水		垣			90	14.	7 48.0	= 43.0	53.	.09	.09	.09	60.0	.09
	建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		Z	0 50					" - -						
	m H		土層種類			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
	441		世 型	(II)	0.60		1.40								7.77
	基準名 判定方法		账 10	(II)	0.0		2. 50								10.27
I I	-N - II-	-	工質記号	_		0.0	Ç	0.00	O.	0	0°°) ့် ့	.0	O) °

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 (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 gc(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 ²)	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 - 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

			~ [П				_	_	_	_		_	
は低い 55、) 5層で			- -				_	_	_		_			
い) 可能性 対性は となる	,	重 研							_		_			
性は低 大化の の可能 の以下	· · · ·		FL 0		**	*	2. 473	2, 306	2, 207	2. 136	2.097	2.063	2.046	
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 $Fc\sim \sqrt{N} f \vec{j} > 7$ 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	数米化の単定	[원 전 포	τ d/σ'ν				243		0.272		0.286	0.291	0. 293	
		おる種でも出			*	*	0.600 0.		0.600 0.		0.600 0.	0. 600 0.	0. 600 0.	
		液状 分	τ1/σ'ν		79 **1	35 **1	`							
		無用 Z 類				9.9 20.85	14. 2 39. 30 18. 3 49. 03		25.8 60.92		32.6 55.63	36.4 53.06	39.8 51.00	
	**4 年 - - - せん断振幅	せん断応力	(kN/m²)											
新 * * * * (世)		负减条数	*		0.981	0.965	0.936	0.920	0.907	0.891	0.879	0.862	0.847	
**		後状 心 世后 を考慮												
(kN/m^3) (kN/m^2) (%) (ga1)		応力比 算出茶			型 型	型は	型 型 型 型 型	N値	N 温	海Z	温	国内	N信	
		周面摩抜抵抗	(kN/m²)			0.00		00.00	0.00		0.00	0.00	0.00	
9.8 0.0 $\gamma = 5$ 350.00 7.5		コーン言格抗値			00 00	00.00	0.00	00 00	00.00	00 00	00.00	00.00	0.00	
瀬 二 二 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三		計 型 類 Ø			000 0	0.000	000 0	0.000	0.000	0.000	000 0	000 0	0.000	
水の単位体積重量 上載荷重 使用曲線 設計加速度 マグニチュード		維 名 名 名 本 本	8		0.0	0.0	0 0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
水上使設マの載用計グ		全上載日	(kN/m²)		23. 4	44.2	84.2	104.2	122.8	143.2	159.9	182.1	202. 4	
		在	σ'ν (kN/m²) (23. 4	44.2	75.4	85.6	95. 1	105.5	114.0	125.3	135.7	
恒	(数) (数)			17.0	6	20:02							20.0	
実測N値	細	- 現無無命		17.0	0	20.02							20.0	
					1.26	2.30	4.30	5.30	6. 23	7.25	8.09	9.19	10.21	
計指針平加速		型 供 深 x	(E)			14.0			9 0 09		0.09	0.09	60.00	
構 語 語 ま		ə			9			22)9	99	9	99)9	
建築基礎構造設計指針 地表面設計用水平加速度と、		Z	200				***						¢	
世 岩		土層種類	<u> </u>		砂質土	砂御十 - 4	多質十	砂質土	砂質上	砂質土	砂質土	砂質土	砂質土	 = = = =
		匯 吐	(III)	0.60		0.50 (a) (b)	2 2	仓	\$	食	企	企	7.77 砂	
基準名 判定方法		點 初)		0.0	00	2.50							10.27	
基準名判定方法		十 一 2 2 3 4 4 5 5 6 7 7 7 7 7 7 7 7		0.(). O.	.0) C) e . o	. 0.	O			