

# 調査及地質の概要

工事名 廣島村役場新築基礎地質調査

場所 石狩郡廣島村地内

期日 昭和42年9月27日～10月6日

## 調査概要

調査地質は位置図に示す通り指定の地質にて100%～60%のコーゲエプを用いたロータリー式、R/L150型試験機に水リボングで行った地盤の構成を調査すると共に深度1.5m毎に標準貫入試験を行う打撃回数値を求め、この調査の結果はボーリング記録図に示してある又標準貫入試験のレコードテープに依り採收したコーゲエプは土質標本として報告書に添付する

## 地質の概要

この地域を構成する地質系統は支笏火山帯動によるものと樺前火山帯動による二層より成り第四紀洪積に属す。火山碎屑物は西到北意道の東部地域に広く分布してゐる支笏火山帯出物である。とくに此の地域では北西部の台地状山地を構成してゐる沖積層に属してゐる地層は此地方に廣く分布してゐるいわゆる沖積層で樺前火山噴出物である。沖積層は礫砂粘土、火山灰質粘土、火山灰、泥炭の互層が成立してゐる又最新期、樺前降下物で覆われてゐる。

## 沖積層

此の地方はおおむね火山灰質粘土、火山灰、砂、砂利、泥炭の互層で構成され非常に変化が著しく7m程度までは変化してゐる。その下部に達してゐる洪積層の表面も比較的変化が著しい全般を通じて沖積層は7m程度にて洪積層に達する。比較的深層は7m前後より12m内外の層に在り、比較的耐力があり12m前後より下部は古期、火山噴出物で多量な火山灰であるが全般に風化作用を受け浸透岩、風化体を構成してゐる。

前項迄此の地方の地質の概要を述べたる6次のボーリング地質調査の結果を述べて見る。

1. No. 1, No. 2, No. 3 子孔共に若干の差あるが大体類似してゐる

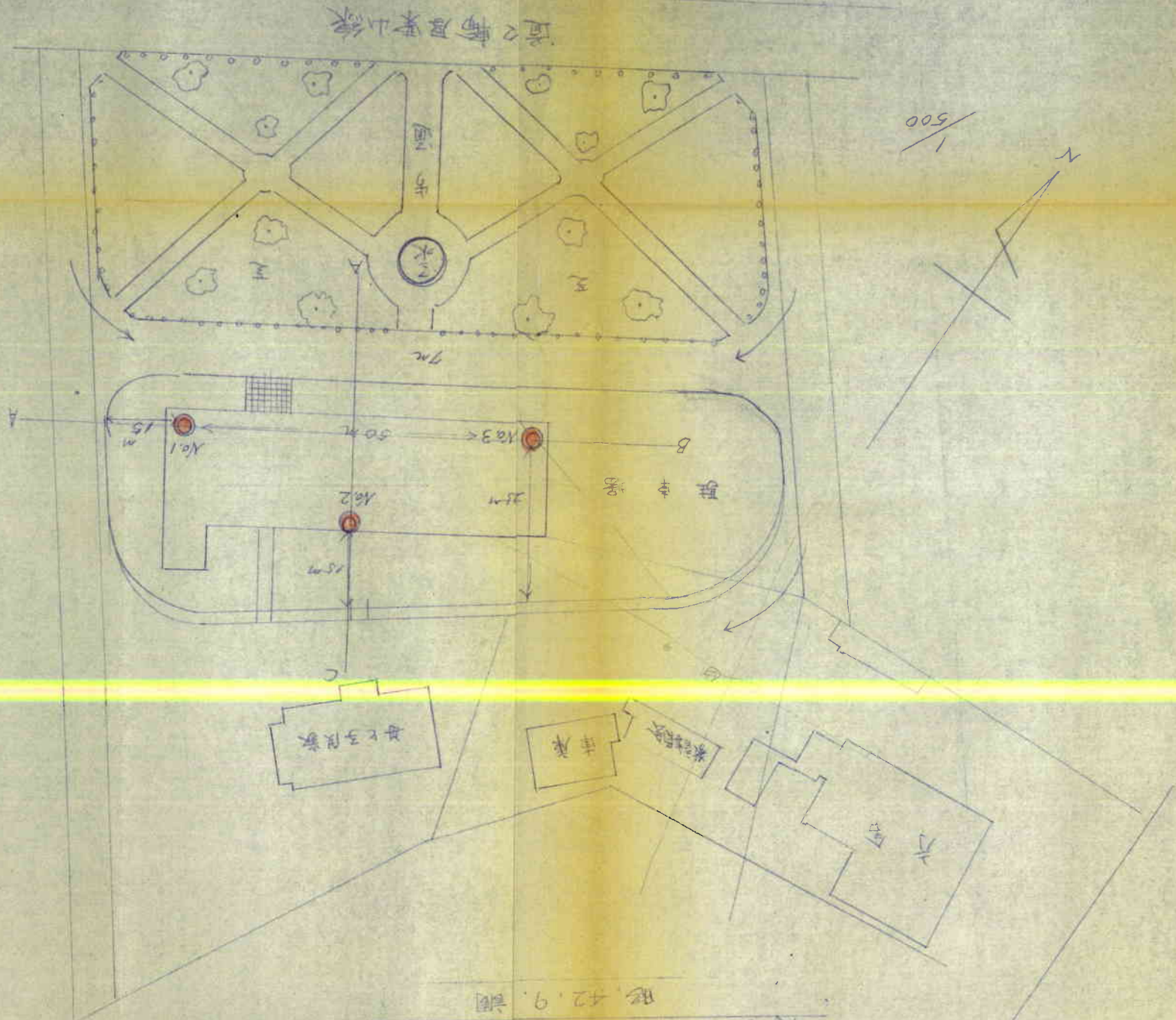
表面より1.5m以内は露土又は其の儘の面を出してゐるが埋土部分は腐植土・火山灰から成り地耐力も極めて軟弱でN値3~6程度である。1米平方当り20t以上を必要とするならば7m以上の杭補強を要すると思はれる。水位下にある火山灰は非常に軟弱である。又前述の如く地質の変化がいろいろしく本用地内においても水没を變化するが若く判明してゐる。洪積層以降は地盤も極めて安定でN値25~30を越へ安定基礎である。水位は一定して居らず不特定で高地よりの浸透水である。

詳細は別紙ボーリング記録図を参照のこと

以上

廣島村役場新築庁舎基礎地質調査位置図

昭.42.9.調



本一リール後位置



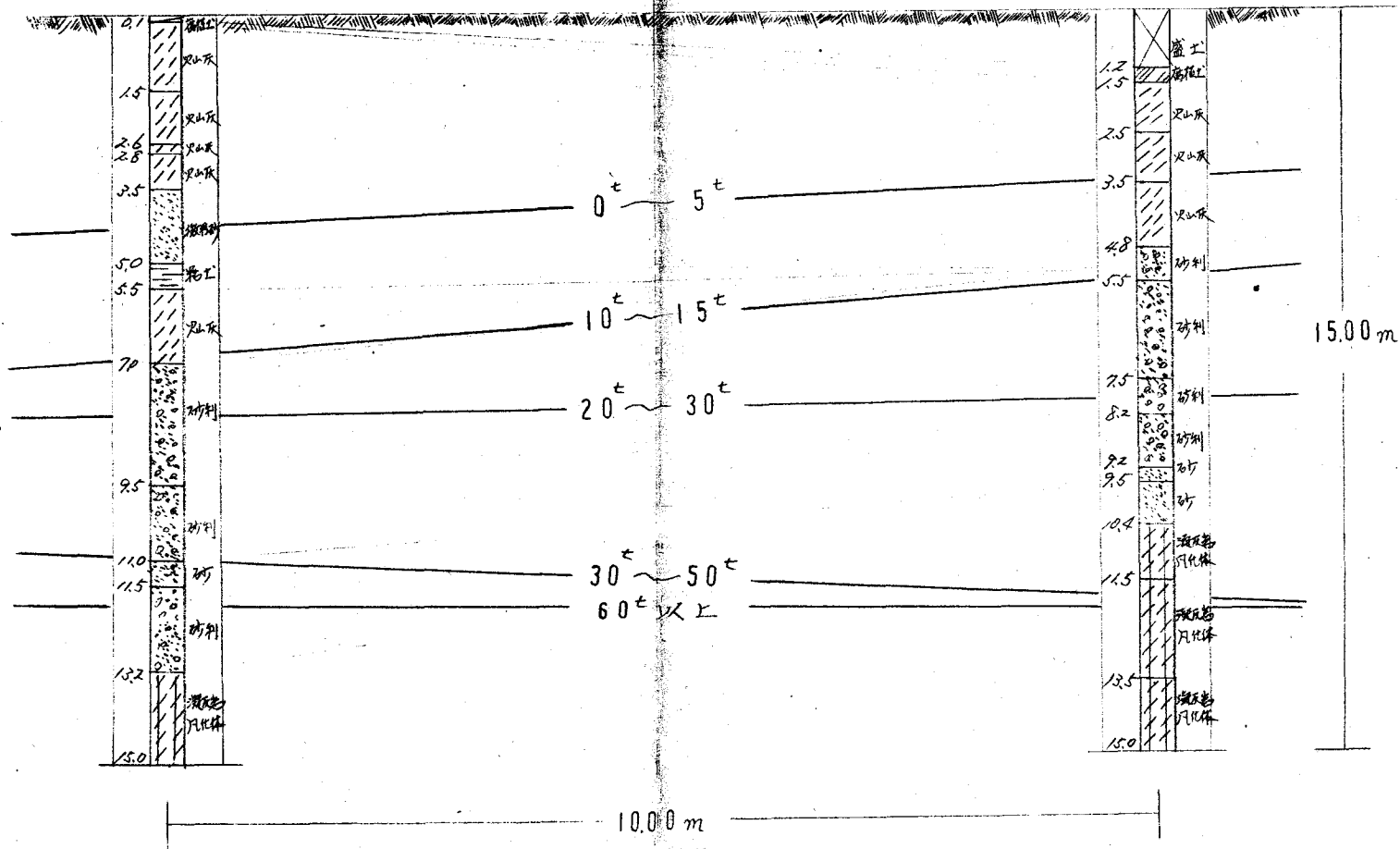
# 廣島村役場新築基礎地質調査地質耐力断面図

A—C 断面

5/500

B.2

B.1



施工 日錐地質工業株式会社

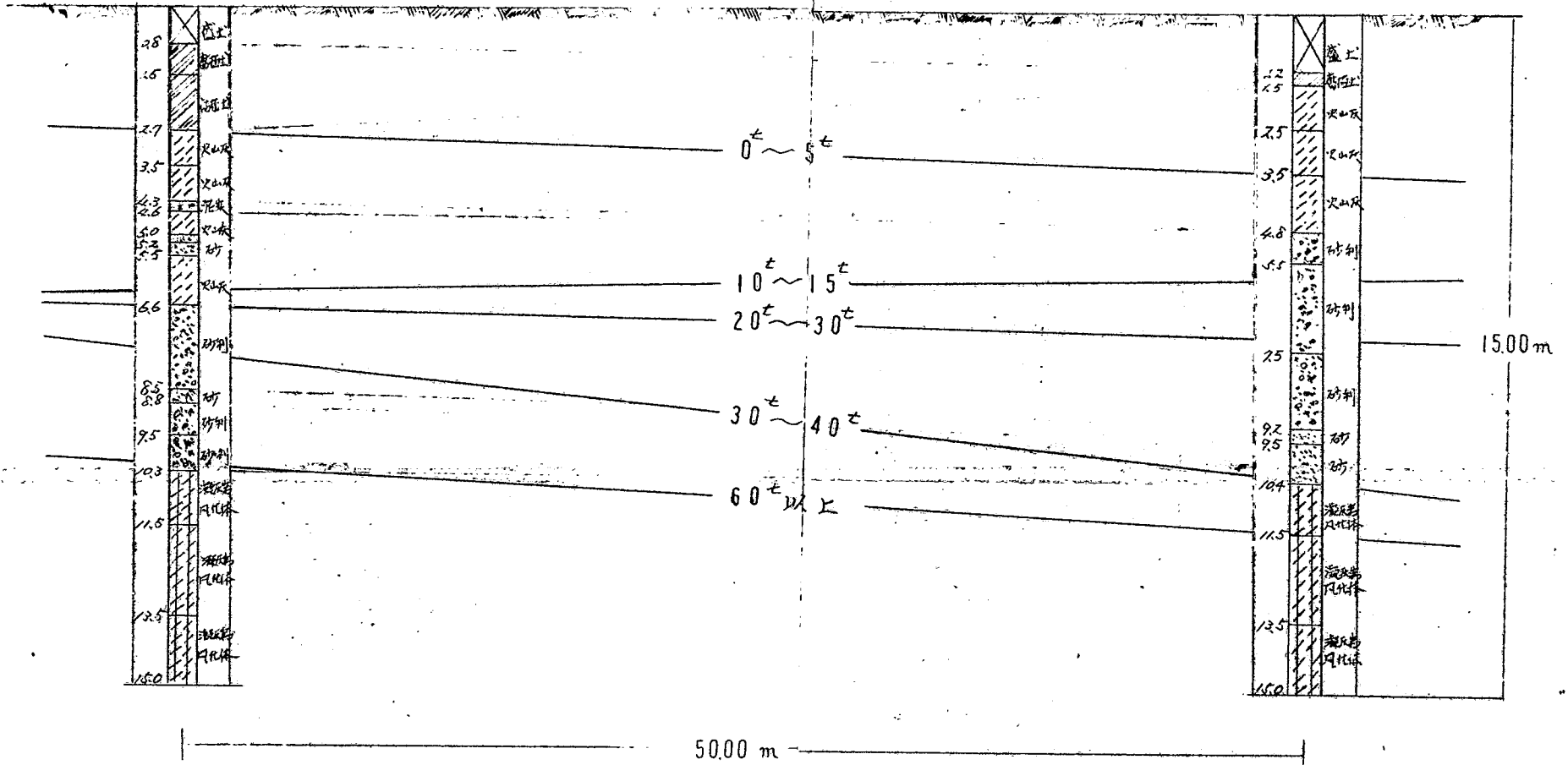
# 廣島村役場新築基礎地質調査地質地耐力断面図

A-B 断面

5/125

B.3

B.1



施工 日維地質工業株式会社



# ボーリング記録図

縮尺 1/100

調査名 廣島村役場新築基礎地質調査

No 1

位置		石狩郡廣島村地内				監督員氏名																															
目的		地質調査		工具重量 63.6 kg		工法		迴転式																													
機種		RL150		ストローク 25.0 cm		ダブルコアチューブ使用区間		ロータリー																													
原動機種		NT75		方向 垂直				パーカッション																													
孔径		100/65 mm		孔深 15.00 m		柱状図		製作者氏名																													
標高																																					
月日		深度 (m)		層厚 (m)		柱状図		名称		硬軟		排水色		水位		回轉撃数		コアリング%		送水量		漏水		節理層理		角度その他		特記事項		標準貫入試験					電気検層試験		
9 21		1.20		1.20		[X]		砂		軟		黒		11.00 m		100		100		無水		無水		火山灰混入 腐植土													
		1.50		0.30		[斜線]		砂		軟		黒				100		100																			
		2.00				[斜線]		砂		軟		灰																									
		2.50		1.00		[斜線]		火山灰		軟		灰																									
9 21		3.50		1.00		[斜線]		火山灰		軟		灰				100		100																			
		4.00				[斜線]		砂		軟		灰																									
		4.80		1.30		[斜線]		火山灰		軟		灰																									
		5.50		0.70		[点状]		砂		軟		茶褐				100		100																			
		6.00				[点状]		砂		軟		茶褐																									
		7.50		2.00		[点状]		砂		硬		茶褐				85		100																			
		8.00				[点状]		砂		硬		茶褐																									
9 22		9.20		1.70		[点状]		砂		硬		茶褐				85		100																			
		9.50		0.30		[点状]		砂		硬		茶褐				85		100																			
		10.00				[点状]		砂		硬		茶褐																									
		10.40		0.90		[点状]		砂		硬		茶褐																									
9 23		11.50		1.10		[点状]		砂		硬		茶灰				85		100																			
		12.00				[点状]		砂		硬		茶灰																									
		13.50		2.00		[点状]		砂		硬		茶灰				65		100																			
		14.00				[点状]		砂		硬		茶灰																									
9 25		15.00		1.50		[点状]		砂		硬		茶灰				65		100																			

50 JTrz10cm

# ボーリング記録図

縮尺 1/100

調査名 広島村役場新築基礎地質調査

No 2

位置	石狩郡広島村地内			監督員氏名		日錐地質工業株式会社	
目的	地質調査	工具重量	63.6 kg	工法	回転式	起工	42年9月25日
機種	RL 150	ストローク	25.00 cm	ダブルユーアチューブ使用区間	ロータリー	竣工	42年10月2日
原動機種	NT 75	方向	垂直		パーカッション	掘削日数	6日
孔径	100φ 65	孔深	15.00 m	柱状図名	宮田昌道	作業日数	6日

標高

月日	深度(m)	層厚(m)	柱状図	名称	硬軟	排水色	水位	クベックント型式	回撃数	衝撃数	コアリング%			送水量 $\frac{1}{4}$ min	漏水量 $\frac{1}{4}$ min	節理層理	角度その他	特記事項	標準貫入試験					電気検層試験				
											深	相対密度	硬度						打撃数(m)	打撃数 N	打撃数	10	20	30	40	50	深	比抵抗値 $\Omega_m$
	0.10	0.10		表土	軟																							
9 25	1.50	1.40		火山灰	軟	茶褐色			100	100									無水堀道	15								
	2.00																			火山灰	20	4						
	2.60	1.10		火山灰	軟															火山灰	25							
	2.80	0.20		火山灰	軟															火山灰	30							
	3.50	0.70		火山灰	軟	灰	水位 $\nabla$		100	100										粘土層極軟	35							
	4.00						三六〇M														40	3						
	5.00	1.50		凝灰土	軟	茶褐色														火山微砂								
	5.20	0.20		粘土	軟															砂利混入								
9 26	5.50	0.30		粘土	軟				100	100										砂利混入	55							
	6.00																				60	11						
	7.00	1.50		火山砂	軟	灰														火山細砂								
	7.50	0.50		砂利	硬	茶			85	100										粘土混入	75							
	8.00																				80	32						
	8.70	1.20		砂利	硬	茶褐色														粘土混入								
	9.50	0.80		砂利	硬	灰			85	100										少量粘土混入	85							
9 30	10.00																				100	36						
	11.00	1.50		砂利	硬	茶褐色														少量の粘土混入								
	11.20	0.20		砂	硬	灰														火山灰砂								
	11.50	0.30		砂	硬	茶			85	100										砂利粘土混入	115							





地耐力計算表

日錐地質工業株式会社

## (算定基礎)

(粘性土式)

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times C + W \times Z) \dots\dots\dots \text{TeYaghi による}$$

$Q_d$  = 安全地耐力係

$C$  = 粘着力  $\sim$   $N$  値  $\times 0.625$

$W$  = 土重

泥炭類  $\sim 1.1$       火山灰類  $\sim 1.2$

砂類  $\sim 1.6$       砂礫類  $\sim 1.7$

$Z$  = 深度

(砂の場合)

$$Q_d = \frac{1}{3} (\alpha \cdot C \cdot N \cdot C + B \cdot Y \cdot B \cdot N \cdot r + Y \cdot Z \cdot D_f \cdot N_g) \dots\dots\dots \text{TeYaghi による}$$

直接フーチングの場合

根入深さ  $D_f$  =      布基礎の中  $B = Z_0^m$  と仮定

形状係数  $B = 0.5$

土の単位体積重量  $\gamma = 1.6 \frac{\text{t}}{\text{m}^3}$       水中  $\gamma = 0.6 \frac{\text{t}}{\text{m}^3}$

内部摩擦角  $\phi$  を推定する式として

$$\phi = \sqrt{12N} + 15 \sim 25 \quad \text{Dunhamの公式を採用す。}$$

上記算定式は日本建築学会同解説による。

## 廣野村役場新築基礎地質調査地耐力計算式

1号孔

水位 1.30<sup>m</sup>① 1.5<sup>m</sup>~2.0<sup>m</sup> N値 3

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 3 \times 0.625 + 1.2 \times 2.0) = \underline{3.56 \text{ t/m}^2}$$

② 3.5<sup>m</sup>~4.0<sup>m</sup> N値 12

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 12 \times 0.625 + 1.2 \times 4.0) = \underline{15.85 \text{ t/m}^2}$$

③ 5.5<sup>m</sup>~6.0<sup>m</sup> N値 7

~~$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 7 \times 0.625 + 1.2 \times 6.0) = \underline{10.71 \text{ t/m}^2}$$~~

④ 7.5<sup>m</sup>~8.0<sup>m</sup> N値 20

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 20 \times 0.625 + 1.6 \times 8.0) = \underline{26.01 \text{ t/m}^2}$$

⑤ 9.5<sup>m</sup>~10.0<sup>m</sup> N値 22

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 22 \times 0.625 + 1.6 \times 10.0) = \underline{31.49 \text{ t/m}^2}$$

⑥ 11.5<sup>m</sup>~12.00<sup>m</sup> N値 47

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 47 \times 0.625 + 1.6 \times 12.0) = \underline{62.21 \text{ t/m}^2}$$

⑦ 13.5<sup>m</sup>~14.00<sup>m</sup> N値 50

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 50 \times 0.625 + 1.2 \times 14.0) = \underline{65 \text{ t/m}^2}$$

以上

②号孔

水位 3,60<sup>m</sup>① 1.5<sup>m</sup> ~ 2.0<sup>m</sup> N値 4

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 4 \times 0.625 + 1.2 \times 2.0) = \underline{5.55 \frac{t}{m^2}}$$

② 3.5<sup>m</sup> ~ 4.0<sup>m</sup> N値 3

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 3 \times 0.625 + 1.2 \times 4.0) = \underline{5.16 \frac{t}{m^2}}$$

③ 5.5<sup>m</sup> ~ 6.0<sup>m</sup> N値 11

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 11 \times 0.625 + 1.2 \times 6.0) = \underline{15.46 \frac{t}{m^2}}$$

④ 7.5<sup>m</sup> ~ 8.0<sup>m</sup> N値 32

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 32 \times 0.625 + 1.6 \times 8.0) = \underline{42.26 \frac{t}{m^2}}$$

⑤ 9.5<sup>m</sup> ~ 10.0<sup>m</sup> N値 36

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 36 \times 0.625 + 1.6 \times 10.0) = \underline{44.74 \frac{t}{m^2}}$$

⑥ 11.5<sup>m</sup> ~ 12.0<sup>m</sup> N値 48

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 48 \times 0.625 + 1.6 \times 12.0) = \underline{63.40 \frac{t}{m^2}}$$

⑦ 13.5<sup>m</sup> ~ 14.0<sup>m</sup> N値 50

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 50 \times 0.625 + 1.2 \times 14.0) = \underline{65 \frac{t}{m^2} \text{以上}}$$









地耐力計算表

日錐地質工業株式会社

## (算定基礎)

(粘性土式)

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times C + W \times Z) \dots \dots \dots \text{TeYaghi による}$$

$Q_d$  = 安全地耐力係

$C$  = 粘着力  $\sim$   $N$  値  $\times 0.625$

$W$  = 土重

泥炭類  $\sim 1.1$       火山灰類  $\sim 1.2$

砂類  $\sim 1.6$       砂礫類  $\sim 1.7$

$Z$  = 深度

(砂の場合)

$$Q_d = \frac{1}{3} (\alpha \cdot C \cdot N \cdot C + B \cdot Y \cdot B \cdot N \cdot r + Y \cdot Z \cdot D_f \cdot N_g) \dots \dots \dots \text{TeYaghi による}$$

直接フーチングの場合

根入深さ  $D_f$  =      布基礎の中  $B = Z_0^m$  と仮定

形状係数  $B = 0.5$

土の単位体積重量  $\gamma = 1.6 \frac{\text{t}}{\text{m}^3}$       水中  $\gamma = 0.6 \frac{\text{t}}{\text{m}^3}$

内部摩擦角  $\phi$  を推定する式として

$$\phi = \sqrt{12N} + 15 \sim 25 \quad \text{Dunhamの公式を採用す。}$$

上記算定式は日本建築学会同解説による。

## 廣野村役場新築基礎地質調査地耐力計算式

①号孔

水位 1.30<sup>m</sup>① 1.5<sup>m</sup>~2.0<sup>m</sup> N値 3

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 3 \times 0.625 + 1.2 \times 2.0) = \underline{3.56 \text{ t/m}^2}$$

② 3.5<sup>m</sup>~4.0<sup>m</sup> N値 12

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 12 \times 0.625 + 1.2 \times 4.0) = \underline{15.85 \text{ t/m}^2}$$

③ 5.5<sup>m</sup>~6.0<sup>m</sup> N値 7

~~$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 7 \times 0.625 + 1.2 \times 6.0) = \underline{10.71 \text{ t/m}^2}$$~~

④ 7.5<sup>m</sup>~8.0<sup>m</sup> N値 20

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 20 \times 0.625 + 1.6 \times 8.0) = \underline{26.01 \text{ t/m}^2}$$

⑤ 9.5<sup>m</sup>~10.0<sup>m</sup> N値 22

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 22 \times 0.625 + 1.6 \times 10.0) = \underline{31.49 \text{ t/m}^2}$$

⑥ 11.5<sup>m</sup>~12.00<sup>m</sup> N値 47

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 47 \times 0.625 + 1.6 \times 12.0) = \underline{62.21 \text{ t/m}^2}$$

⑦ 13.5<sup>m</sup>~14.00<sup>m</sup> N値 50

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 50 \times 0.625 + 1.2 \times 14.0) = \underline{65 \text{ t/m}^2}$$

以上



②号孔

水位 3,60<sup>m</sup>① 1.5<sup>m</sup> ~ 2.0<sup>m</sup> N値 4

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 4 \times 0.625 + 1.2 \times 2.0) = \underline{5.55 \frac{t}{m^2}}$$

② 3.5<sup>m</sup> ~ 4.0<sup>m</sup> N値 3

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 3 \times 0.625 + 1.2 \times 4.0) = \underline{5.16 \frac{t}{m^2}}$$

③ 5.5<sup>m</sup> ~ 6.0<sup>m</sup> N値 11

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 11 \times 0.625 + 1.2 \times 6.0) = \underline{15.46 \frac{t}{m^2}}$$

④ 7.5<sup>m</sup> ~ 8.0<sup>m</sup> N値 32

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 32 \times 0.625 + 1.6 \times 8.0) = \underline{42.26 \frac{t}{m^2}}$$

⑤ 9.5<sup>m</sup> ~ 10.0<sup>m</sup> N値 36

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 36 \times 0.625 + 1.6 \times 10.0) = \underline{44.74 \frac{t}{m^2}}$$

⑥ 11.5<sup>m</sup> ~ 12.0<sup>m</sup> N値 48

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 48 \times 0.625 + 1.6 \times 12.0) = \underline{63.40 \frac{t}{m^2}}$$

⑦ 13.5<sup>m</sup> ~ 14.0<sup>m</sup> N値 50

$$Q_L = \frac{1}{3} (5.7 \times 50 \times 0.625 + 1.2 \times 14.0) = \underline{65 \frac{t}{m^2} \text{以上}}$$

(3号孔)

水径  $3.20^m$ ①  $1.5^m \sim 2.0^m$  N值 4

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 4 \times 0.625 + 1.2 \times 2.0) = \underline{5.55 \frac{t}{m^2}}$$

②  $3.5^m \sim 4.0^m$  N值 6

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 6 \times 0.625 + 1.2 \times 4.0) = \underline{8.72 \frac{t}{m^2}}$$

③  $5.5^m \sim 6.0^m$  N值 4

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 4 \times 0.625 + 1.2 \times 6.0) = \underline{7.15 \frac{t}{m^2}}$$

④  $7.5^m \sim 8.0^m$  N值 35

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 32 \times 0.625 + 1.6 \times 8.0) = \underline{45.56 \frac{t}{m^2}}$$

⑤  $9.5^m \sim 10.0^m$  N值 42

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 42 \times 0.625 + 1.6 \times 10.0) = \underline{55.2 \frac{t}{m^2}}$$

⑥  $11.5^m \sim 12.0^m$  N值 50

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 50 \times 0.625 + 1.2 \times 12.0) = \underline{64.17 \frac{t}{m^2}}$$

⑦  $13.5^m \sim 14.0^m$  N值 50

$$Q_d = \frac{1}{3} (5.7 \times 50 \times 0.625 + 1.2 \times 14.0) = \underline{65 \frac{t}{m^2} \text{以上}}$$