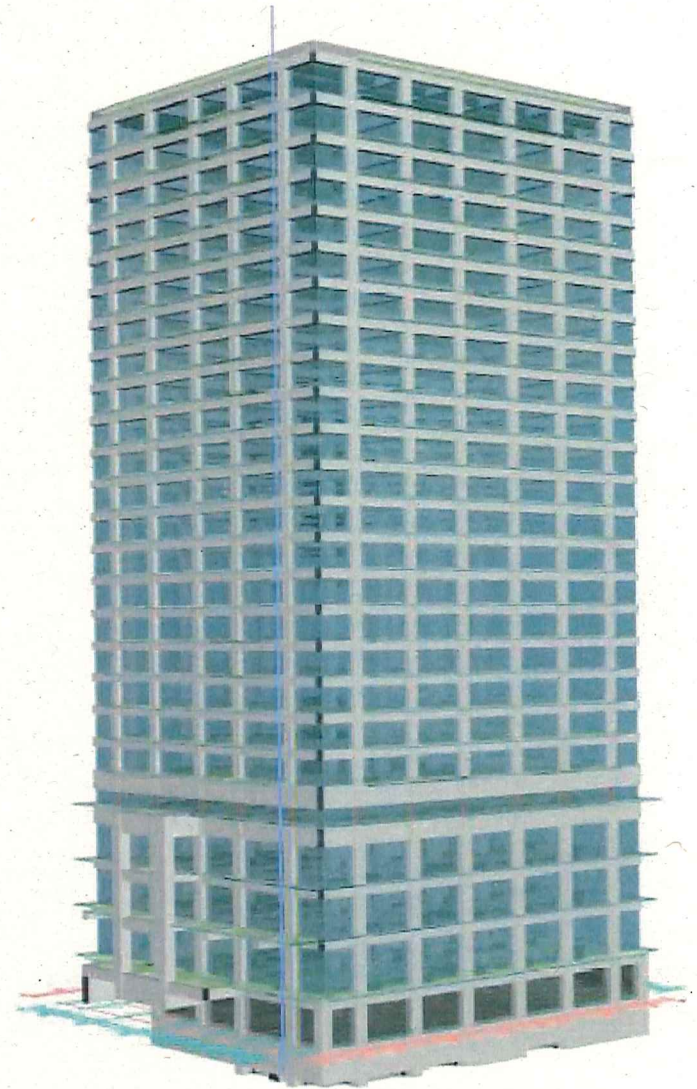
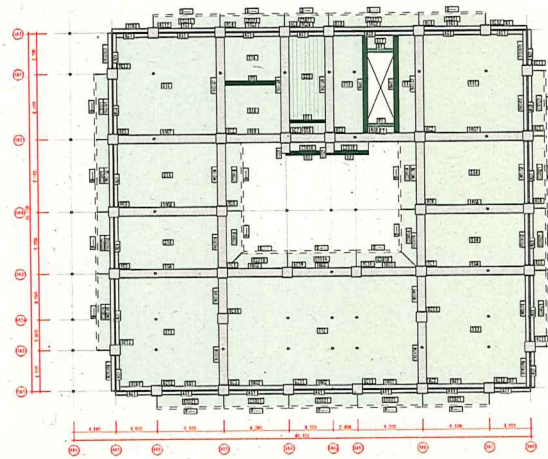
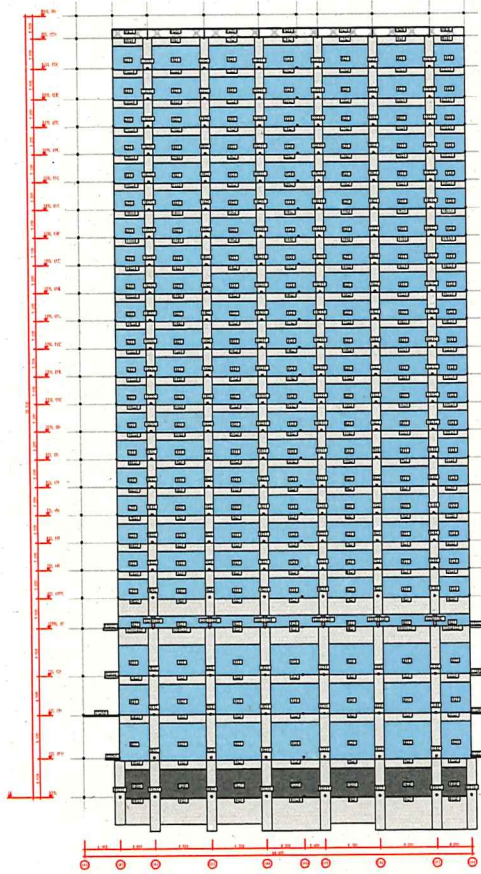


三島駅南口プロジェクト 地盤検討状況進捗報告

株式会社 アール・アイ・エー

一貫計算プログラムにて応力計算を実施



概算重量の算出結果

地震力：結果2 <X加力>

層(階)		階高 mm	wi kN	Σwi kN	αi	Ai	1次設計用			保有耐力用		
							Ci1	Qi1 kN	Pi1 kN	Ci2	Qi2 kN	Pi2 kN
PHSL (R)	一般	2650	1939.8	1939.8	0.004	10.645	0.417*	808.9	808.9	0.417*	808.9	808.9
RSL (23)	一般	3500	20982.7	22922.5	0.041	3.784	0.346*	7931.2	7122.3	0.346*	7931.2	7122.3
23SL (22)	一般	3500	18778.6	41701.0	0.074	3.040	0.323*	13469.5	5538.3	0.323*	13469.5	5538.3
22SL (21)	一般	3200	18654.0	60354.9	0.106	2.670	0.296*	17865.1	4395.7	0.296*	17865.1	4395.7
21SL (20)	一般	3200	18475.1	78830.0	0.139	2.436	0.282*	22230.1	4365.1	0.282*	22230.1	4365.1
20SL (19)	一般	3200	18502.1	97332.0	0.171	2.266	0.260*	25306.4	3076.3	0.260*	25306.4	3076.3
19SL (18)	一般	3200	18639.2	115971.1	0.204	2.134	0.249*	28876.9	3570.5	0.249*	28876.9	3570.5
18SL (17)	一般	3200	18666.4	134637.5	0.237	2.025	0.241*	32447.7	3570.9	0.241*	32447.7	3570.9
17SL (16)	一般	3200	18666.4	153303.8	0.269	1.934	0.223*	34186.8	1739.2	0.223*	34186.8	1739.2
16SL (15)	一般	3200	18666.4	171970.1	0.302	1.855	0.213*	36629.7	2442.9	0.213*	36629.7	2442.9
15SL (14)	一般	3200	18666.4	190636.4	0.335	1.785	0.204*	38889.9	2260.2	0.204*	38889.9	2260.2
14SL (13)	一般	3200	18666.4	209302.7	0.368	1.723	0.191*	39976.9	1087.0	0.191*	39976.9	1087.0
13SL (12)	一般	3200	18666.4	227969.1	0.400	1.665	0.180*	41034.5	1057.7	0.180*	41034.5	1057.7
12SL (11)	一般	3200	18666.4	246635.4	0.433	1.613	0.175*	43161.2	2126.8	0.175*	43161.2	2126.8
11SL (10)	一般	3200	18666.4	265301.7	0.466	1.563	0.167*	44305.4	1144.2	0.167*	44305.4	1144.2
10SL (9)	一般	3200	18808.5	284110.2	0.499	1.517	0.159*	45173.6	868.2	0.159*	45173.6	868.2
9SL (8)	一般	3200	18950.7	303060.8	0.532	1.473	0.149*	45156.1	-17.5	0.149*	45156.1	-17.5
8SL (7)	一般	3200	18950.7	322011.4	0.565	1.431	0.140*	45081.6	-74.5	0.140*	45081.6	-74.5
7SL (6)	一般	3200	18950.7	340962.0	0.599	1.391	0.133*	45348.0	266.4	0.133*	45348.0	266.4
6SL (5)	一般	3200	18950.7	359912.6	0.632	1.353	0.127*	45708.9	361.0	0.127*	45708.9	361.0
5SL (4)	一般	3200	18956.0	378868.5	0.665	1.317	0.129*	48874.1	3165.2	0.129*	48874.1	3165.2
4SL (1S0)	一般	3500	32006.5	410875.0	0.721	1.258	0.100*	41087.5	-7786.6	0.131*	53824.7	4950.6
ISOSL (3)	一般	5500	37311.8	448186.7	0.787	1.193	0.142*	63642.6	22555.1	0.142*	63642.6	9817.9
3SL (2)	一般	4500	31035.7	479222.3	0.841	1.141	0.163*	78113.3	14470.8	0.163*	78113.3	14470.8
2SL (1)	一般	5000	30345.3	509567.6	0.894	1.093	0.187*	95289.2	17176.0	0.187*	95289.2	17176.0
1SL (B1)	一般	4500	60438.4	570005.9	1.000	1.000	0.194*	110581.2	15292.1	0.194*	110581.2	15292.1

建物トータル重量：上部約570,000kN+基礎85,000kN=655,000kN

建物の接地圧：平均 655,000/(1585m²)=413kN/m² ⇒500kN/m²にて検討

※基礎重量は、巻末資料 1 に示す。

地盤概要

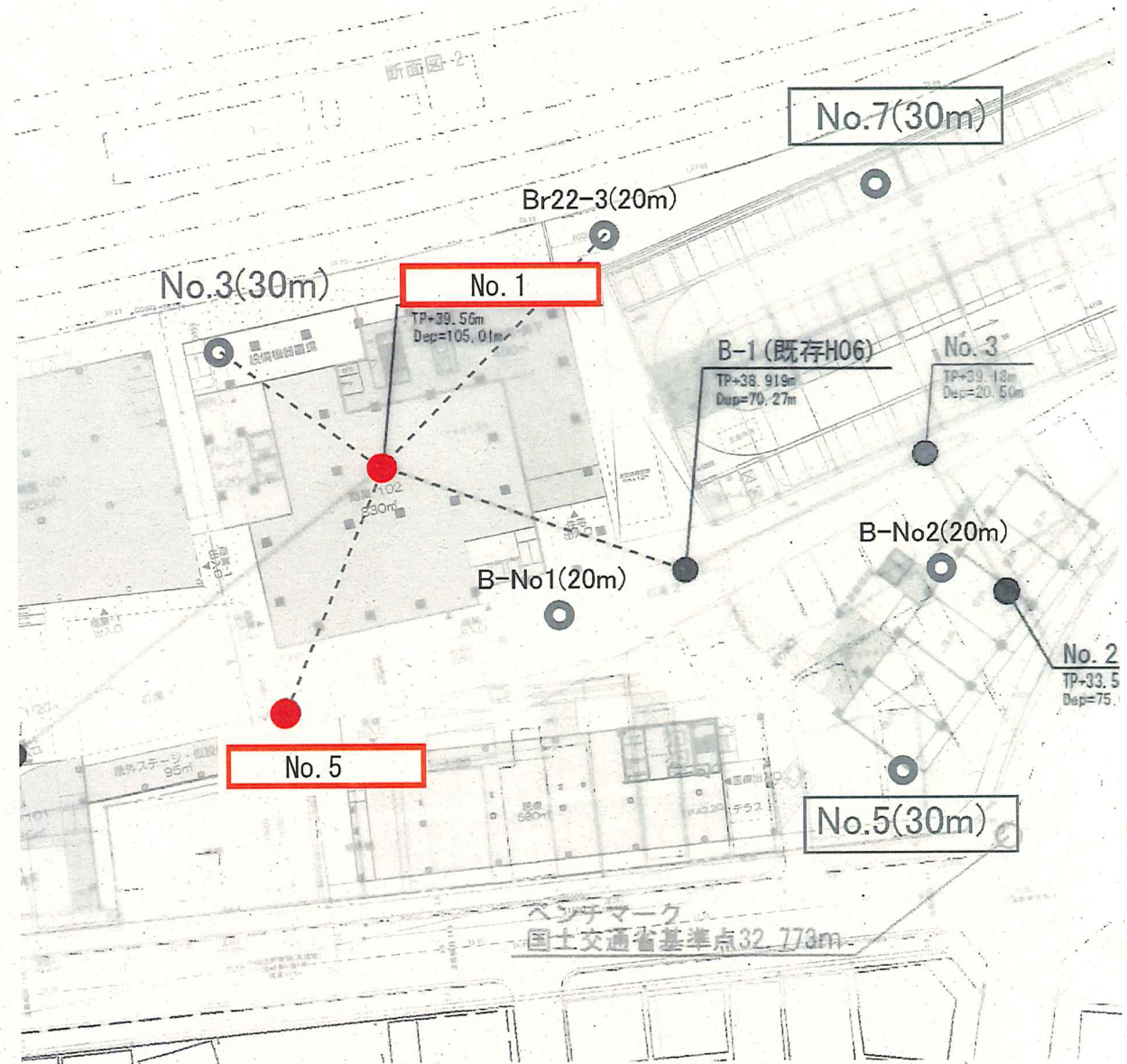
No.1

溶岩層 : TP+36.16m~22.66m(13.5m)
下部粘土層 : TP+21.51m~16.16m(5.35m)
圧密降伏耐力 1058.2kN/m²
三軸圧縮耐力 312.0kN/m²

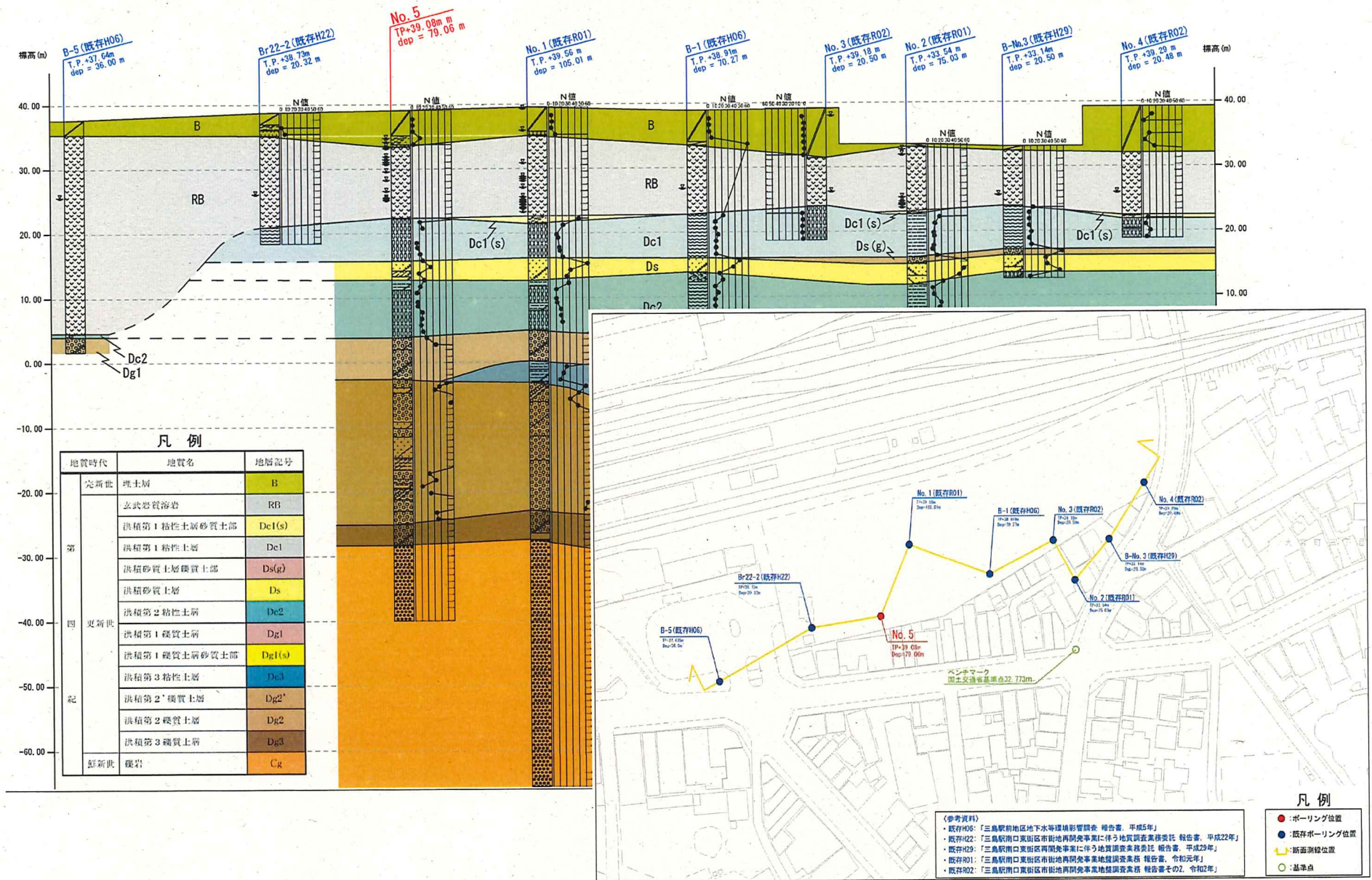
No.5

溶岩層 : TP+33.33m~22.38m(10.95m)
下部粘土層 : TP+22.28m~15.68m(6.60m)
圧密降伏耐力 1146.2kN/m²
三軸圧縮耐力 356.0kN/m²

※No. 1、No. 5の土質試験データシートは、
巻末資料 2 に示す。



地盤概要



No. 1

地盤概要

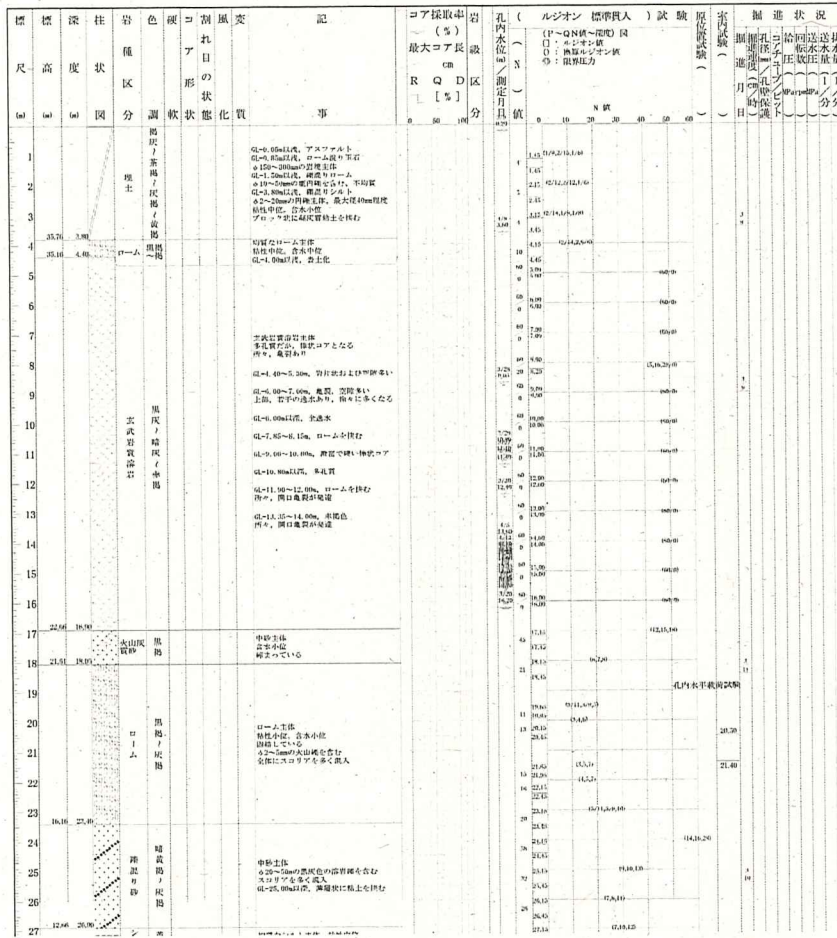
ボーリング柱状図

調査名 三島駅南口東街区市街地再開発事業地盤調査業務

ボーリングNo

事業・工事名

ボーリング名	No. 1	調査位置	静岡県三島市一番町及び文教町一丁目の一部	北緯	35° 7' 34.2"
発注機関	三島駅南口東街区市街地再開発事業準備組合	調査期間	平成 31年 3月 7日 ~ 31年 4月 26日	東経	138° 54' 48.2"
調査業者名	株式会社ダイコンサルタント 電話(018-654-1808)	主任技師		現場代理人	
孔口標高	T.P. +39.50m	角	180° 90° 270°	地盤勾配	水平0°
総掘進長	105.01m	度	下 0° 上 180°	使用機	エンジン
				試験機	NFD-12EK
				ポンプ	V6



※調査地点は、p. 3の赤枠地点である。

No. 5

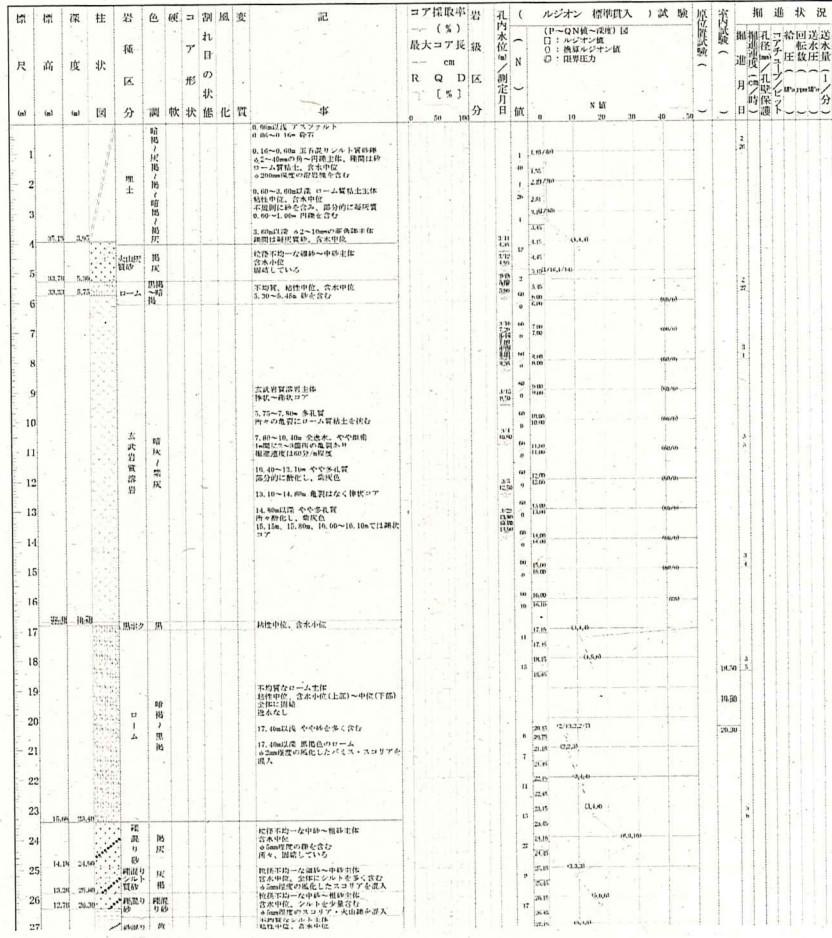
ボーリング柱状図

調査名 三島駅南口東街区A地区第一種市街地再開発事業に係る地盤調査業務(その2)

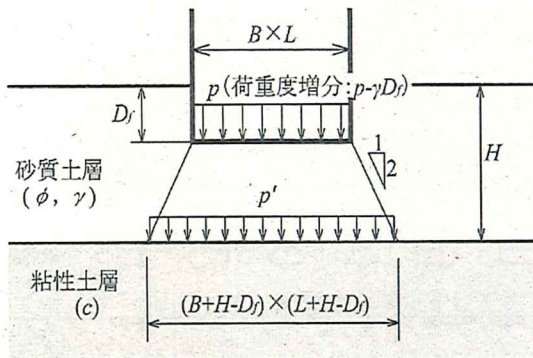
ボーリングNo

事業・工事名

ボーリング名	No. 5	調査位置	静岡県三島市一番町及び文教町一丁目の一部	北緯	35° 7' 33.0"
発注機関	三島駅南口東街区市街地再開発事業準備組合	調査期間	令和 3年 2月 26日 ~ 3年 3月 25日	東経	138° 54' 47.6"
調査業者名	株式会社ダイコンサルタント 電話(018-654-1808)	主任技師		現場代理人	
孔口標高	T.P. +39.50m	角	180° 90° 270°	地盤勾配	水平0°
総掘進長	73.05m	度	下 0° 上 180°	使用機	エンジン
				試験機	KR-50HCW
				ポンプ	V5-P

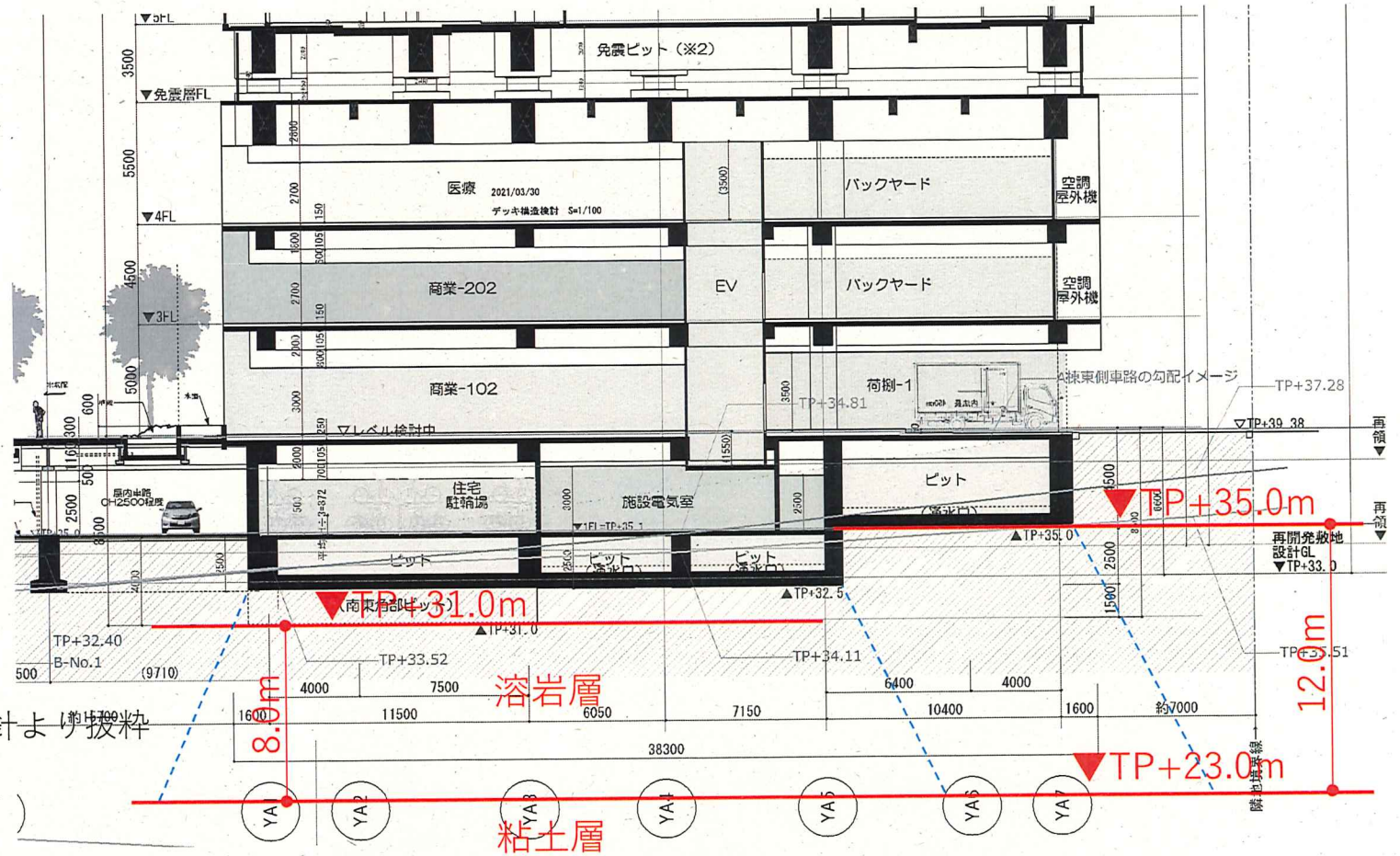


建物重量の拡散



図：2層地盤の応力伝達

日本建築学会 建築基礎構造設計指針より抜粋



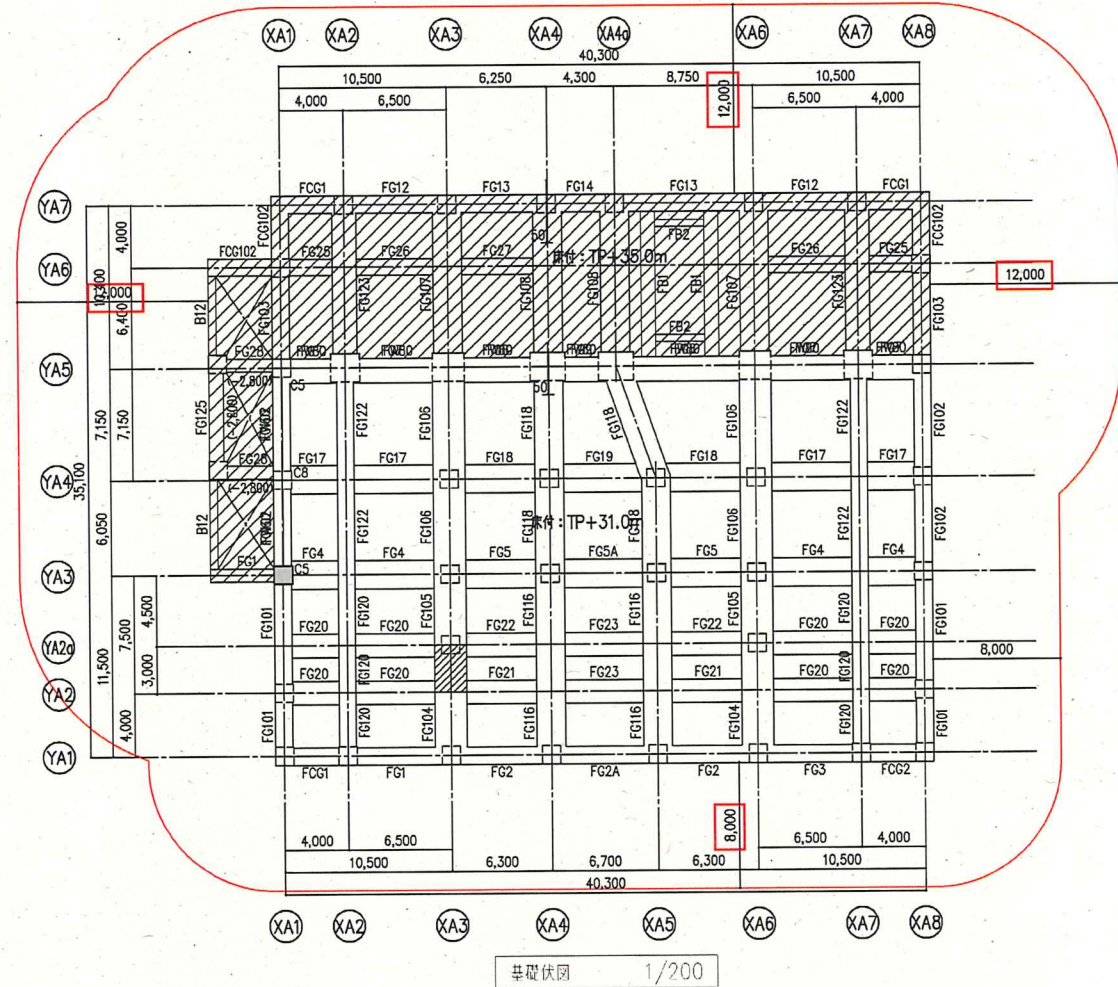
※溶岩層の層厚は、巻末資料3に示す。

建物重量の拡散

建物の底板 : 1585m²
 粘土層の載荷面積 : 2492m²
 (右図赤印)

面積は157%となる。
 よって接地圧は $100 \div 1.57 = 64\%$ となる。

新築建物による粘土層の接地圧は
 $500\text{kN/m}^2 \times 0.64 = 320\text{kN/m}^2$



粘土層の地盤耐力

No.1

地盤の許容支持力

長期: $q_{aL} = \frac{1}{3} (i_c \alpha N_c + i_\gamma \beta \gamma_1 B N_\gamma + i_q \gamma_2 \cdot D_f \cdot N_q)$

短期: $q_{aS} = 2q_{aL}$ 国土交通省告示第1113号 H13.7.2 より

B 40.0 m 基礎荷重面の短辺、短径
 L 40.0 m 基礎荷重面の長辺、長径
 ϕ 0.0 度 内部摩擦角
 推定式 0 (0:直接入力、1:[A]式) [A]式 $\phi = \sqrt{(20N)+15}$ 大崎式
 ϕ 0 度 内部摩擦角直接入力 上記推定式で0を入れた場合有効
 N値 0 基礎荷重面下のN値 上記推定式で1を入れた場合有効
 → $\phi = 15.000$

V 0 kN 鉛直荷重
 H 0 kN 水平荷重

θ 0.00 度 $\text{atan}(H/V)$ 但し ϕ 以下 $\text{atan}(H/V) = 0.0$ 度
 Df 12.0 m 根入長さ (実状に合わせて低減が必要)

γ_1 20 kN/m³ 基礎荷重面下の地盤単位体積重量 or 水中単位体積重量
 γ_2 20 kN/m³ 基礎荷重面上の地盤単位体積重量 or 水中単位体積重量
 c 312.0 kN/m² 基礎荷重面下にある地盤の粘着力

形状 2 基礎の形状 数値入力 (1:円形、2:円形以外の形状)

α	1.200	基礎荷重面の形状係数			
β	0.300	基礎荷重面の形状係数			
N_c	5.10	ϕ	N_c	N_γ	N_q
N_γ	0.00	0.0	5.1	0.0	1.0
N_q	1.00	5.0	6.5	0.1	1.6
i_c	1.000	10.0	8.3	0.4	2.5
i_γ	1.000	15.0	11.0	1.1	3.9
i_q	1.000	20.0	14.8	2.9	6.4
		25.0	20.7	6.8	10.7
		28.0	25.8	11.2	14.7
		32.0	35.5	22.0	23.2
		36.0	50.6	44.4	37.8
		40.0	75.3	93.7	64.2

$q_{aL} = \frac{1}{3} (1.000 \cdot 1.200 \cdot 312.0 \cdot 5.10 + 1.000 \cdot 0.300 \cdot 20 \cdot 40.0 \cdot 0.00 + 1.000 \cdot 20 \cdot 12.00 \cdot 1.0)$

$= 636.48 + 0.00 + 80.00 = 716.5 \text{ kN/m}^2$

$q_{aS} = 2 \cdot 716.5 = 1433.0 \text{ kN/m}^2$

No.5

地盤の許容支持力

長期: $q_{aL} = \frac{1}{3} (i_c \alpha N_c + i_\gamma \beta \gamma_1 B N_\gamma + i_q \gamma_2 \cdot D_f \cdot N_q)$

短期: $q_{aS} = 2q_{aL}$ 国土交通省告示第1113号 H13.7.2 より

B 40.0 m 基礎荷重面の短辺、短径
 L 40.0 m 基礎荷重面の長辺、長径
 ϕ 0.0 度 内部摩擦角
 推定式 0 (0:直接入力、1:[A]式) [A]式 $\phi = \sqrt{(20N)+15}$ 大崎式
 ϕ 0 度 内部摩擦角直接入力 上記推定式で0を入れた場合有効
 N値 0 基礎荷重面下のN値 上記推定式で1を入れた場合有効
 → $\phi = 15.000$

V 0 kN 鉛直荷重
 H 0 kN 水平荷重

θ 0.00 度 $\text{atan}(H/V)$ 但し ϕ 以下 $\text{atan}(H/V) = 0.0$ 度
 Df 12.0 m 根入長さ (実状に合わせて低減が必要)

γ_1 20 kN/m³ 基礎荷重面下の地盤単位体積重量 or 水中単位体積重量
 γ_2 20 kN/m³ 基礎荷重面上の地盤単位体積重量 or 水中単位体積重量
 c 356.0 kN/m² 基礎荷重面下にある地盤の粘着力

形状 2 基礎の形状 数値入力 (1:円形、2:円形以外の形状)

α	1.200	基礎荷重面の形状係数			
β	0.300	基礎荷重面の形状係数			
N_c	5.10	ϕ	N_c	N_γ	N_q
N_γ	0.00	0.0	5.1	0.0	1.0
N_q	1.00	5.0	6.5	0.1	1.6
i_c	1.000	10.0	8.3	0.4	2.5
i_γ	1.000	15.0	11.0	1.1	3.9
i_q	1.000	20.0	14.8	2.9	6.4
		25.0	20.7	6.8	10.7
		28.0	25.8	11.2	14.7
		32.0	35.5	22.0	23.2
		36.0	50.6	44.4	37.8
		40.0	75.3	93.7	64.2

$q_{aL} = \frac{1}{3} (1.000 \cdot 1.200 \cdot 356.0 \cdot 5.10 + 1.000 \cdot 0.300 \cdot 20 \cdot 40.0 \cdot 0.00 + 1.000 \cdot 20 \cdot 12.00 \cdot 1.0)$

$= 726.24 + 0.00 + 80.00 = 806.2 \text{ kN/m}^2$

$q_{aS} = 2 \cdot 806.2 = 1612.5 \text{ kN/m}^2$

※No. 1、No. 5の土質試験データシートは、巻末資料2に示す。

地盤の耐力まとめ

□溶岩層

地盤に掛かる荷重（接地圧）：新築建物 500kN/m²

地盤の強度（地盤耐力）：10,000kN/m² >500kN/m² OK

□溶岩下部粘土層

地盤に掛かる荷重（接地圧）：新築建物 320kN/m²

溶岩層自重※ 26kN/m³ × 12.0m = 312kN/m²

合計 632kN/m²

地盤の強度（地盤耐力）：716.5kN/m² >632kN/m² OK

地盤の強度（圧密降伏耐力）：1058.2kN/m² >632kN/m² OK

※溶岩層比重は、巻末資料4に示す。

地震用重量：結果2

層(階)	床面積 m ²	床自重(D.L) 床自重(L.L) kN	梁自重 柱自重 kN	壁自重 基礎自重 kN	フレーム外雑壁 積雪荷重 kN	特殊荷重 補正重量 kN	wi (wi/A) kN
PHSL (R)	141.3	1041.0 42.4	705.1 151.4	0.0 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	1939.8 (13.8)
RSL (23)	1438.4	12608.4 799.0	4764.0 1760.3	1051.1 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	20982.7 (14.6)
23SL (22)	1438.4	10406.7 863.1	4009.1 3155.9	343.9 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	18778.6 (13.1)
22SL (21)	1438.4	10406.7 863.1	4009.1 2961.4	315.6 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18654.0 (13.0)
21SL (20)	1438.4	10406.7 863.1	4009.1 2828.8	296.3 0.0	0.0 0.0	71.3 0.0	18475.1 (12.9)
20SL (19)	1438.4	10406.7 863.1	4009.1 2828.8	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18502.1 (12.9)
19SL (18)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2856.0	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18639.2 (13.0)
18SL (17)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
17SL (16)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
16SL (15)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
15SL (14)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
14SL (13)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
13SL (12)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
12SL (11)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
11SL (10)	1438.4	10439.4 863.1	4086.3 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18666.4 (13.0)
10SL (9)	1438.4	10439.4 863.1	4228.4 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18808.5 (13.1)
9SL (8)	1438.4	10439.4 863.1	4370.6 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18950.7 (13.2)
8SL (7)	1438.4	10439.4 863.1	4370.6 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18950.7 (13.2)
7SL (6)	1438.4	10439.4 863.1	4370.6 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18950.7 (13.2)
6SL (5)	1438.4	10439.4 863.1	4370.6 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18950.7 (13.2)
5SL (4)	1438.4	10444.8 863.1	4370.6 2883.2	296.3 0.0	0.0 0.0	98.3 0.0	18956.0 (13.2)
4SL (1S0)	1594.6	11197.3 956.8	16358.3 3243.7	250.7 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	32006.5 (20.1)
1S0SL (3)	1677.8	12992.7 2160.9	18046.1 3695.4	322.2 0.0	0.0 0.0	94.7 0.0	37311.8 (22.3)
3SL (2)	1642.1	11917.1 3277.8	8545.1 6856.6	439.3 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	31035.7 (19.0)
2SL (1)	1576.3	11101.9 3318.6	8551.2 6884.3	489.5 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	30345.3 (19.3)
1SL (B1)	1642.1	26890.7 3672.3	19134.6 8303.8	2437.1 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	60438.4 (36.9)
B1SL	995.3	44192.9 3876.2	25813.0 8340.8	2167.3 0.0	0.0 0.0	0.0 0.0	84390.0 (84.8)

基礎重量

土質試験結果一覧表 (基礎地盤)

調査件名 三島駅南口東街区市街地再開発事業地盤調査業務

整理年月日

2019年 5月 31日

整理担当者

試料番号 (深 さ)		No. 1 (20.50~21.40m)	No. 1 (28.50~29.30m)			
一般	湿潤密度 ρ_t g/cm ³	1.380	1.577			
	乾燥密度 ρ_d g/cm ³	0.641	0.937			
	土粒子密度 ρ_s g/cm ³	2.844	2.773			
	自然含水比 w_n %	115.6	69.6			
	間隙比 e	3.446	1.995			
	飽和度 S_r %	95.4	96.6			
粒度	石分 (75mm以上) %					
	礫分 ¹⁾ (2mm~75mm) %	0.0	6.3			
	砂分 ¹⁾ (0.075mm~2mm) %	35.5	28.5			
	シルト分 ¹⁾ (0.005mm~0.075mm) %	35.7	30.7			
	粘土分 ¹⁾ (0.005mm未満) %	28.8	34.5			
	最大粒径 mm	2	9.5			
	均等係数 U_c	-	-			
コンシステンシヤ特性	液性限界 w_L %	147.5	99.2			
	塑性限界 w_p %	94.1	64.2			
	塑性指数 I_p	53.4	35.0			
分類	地盤材料の分類名	砂質火山灰質粘性土 (II型)	礫まじり砂質火山灰質粘性土 (II型)			
	分類記号	(VH ₂ S)	(VH ₂ S-G)			
	圧密試験方法	段階載荷	段階載荷			
圧密	圧縮指数 C_c	1.256	0.757			
	圧密降伏応力 P_c kN/m ²	1058.2	1552.4			
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²					
せん断	試験条件	UU 三軸	UU 三軸			
	全応力	c kN/m ²	312	239		
		ϕ °	2.1	11.6		
	有効応力	c' kN/m ²				
ϕ' °						
その他	せん断剛性率 G_0 MN/m ²	96.5	92.6			
	履歴減衰率 h_0 %	0.090	0.124			
	基準ひずみ γ_r/ϵ_r %	2.21E-1	2.16E-1			

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/m² ≒ 0.0102kgf/cm²]

土質試験結果一覧表 (基礎地盤)

調査件名 三島駅南口東街区A地区第一種市街地再開発事業に係る地盤調査業務 (その3)

整理年月日

2021年 4月 12日

整理担当者

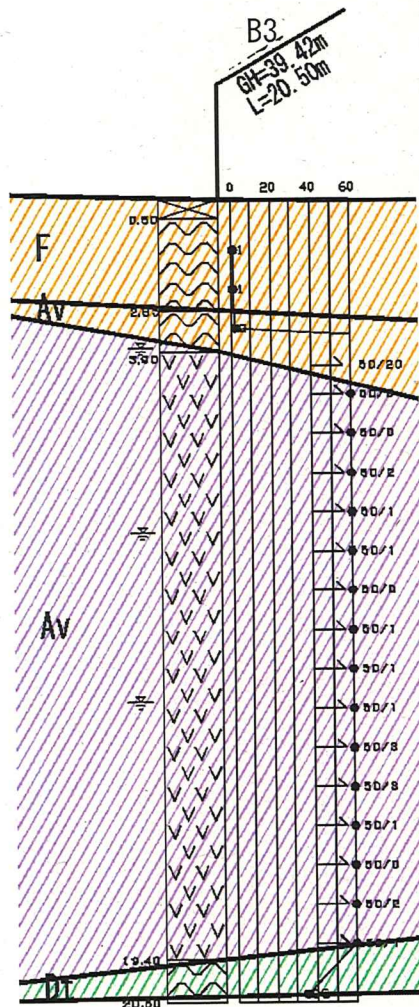
試料番号 (深 さ)		No. 5 (18.50~20.30m)	No. 5 (28.50~29.40m)	No. 5 (58.50~58.65m)		
一般	湿润密度 ρ_w g/cm ³	1.343	1.485	1.756		
	乾燥密度 ρ_d g/cm ³	0.573	0.782	1.237		
	土粒子密度 ρ_s g/cm ³	2.703	2.684	2.704		
	自然含水比 w_n %	134.4	90.1	41.9		
	間隙比 e	3.718	2.438	1.186		
	飽和度 S_r %	97.7	99.2	95.5		
粒 度	石分 (75mm以上) %					
	礫分 ¹⁾ (2mm~75mm) %	25.7	16.0	4.4		
	砂分 ¹⁾ (0.075mm~2mm) %	47.1	52.9	42.1		
	シルト分 ¹⁾ (0.005mm~0.075mm) %	15.4	15.2	30.5		
	粘土分 ¹⁾ (0.005mm未満) %	11.8	15.9	23.0		
	最大粒径 mm	9.5	9.5	4.75		
	均等係数 U_c	354	-	-		
コ ン シ ン シ ン 特 性	液性限界 w_L %	154.4	104.3			
	塑性限界 w_p %	96.2	67.2			
	塑性指数 I_p	58.2	37.1			
分 類	地盤材料の 分類名	細粒分質 礫質砂	細粒分質 礫質砂	砂質粘性土		
	分類記号	(SFG)	(SFG)	(CsS)		
圧 密	圧密試験方法	段階載荷	段階載荷	段階載荷		
	圧縮指数 C_c	1.754	1.236	0.392		
	圧密降伏応力 P_c kN/m ²	1146.2	901.3	1425.0		
一 軸 圧 縮	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²			81.7		
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²					
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²					
	一軸圧縮強さ q_u kN/m ²					
せ ん 断	試験条件	UU 三軸	UU 三軸			
	全応力	c kN/m ²	356	354		
		ϕ °	0.0	0.0		
	有効応力	c kN/m ²				
ϕ °						

特記事項

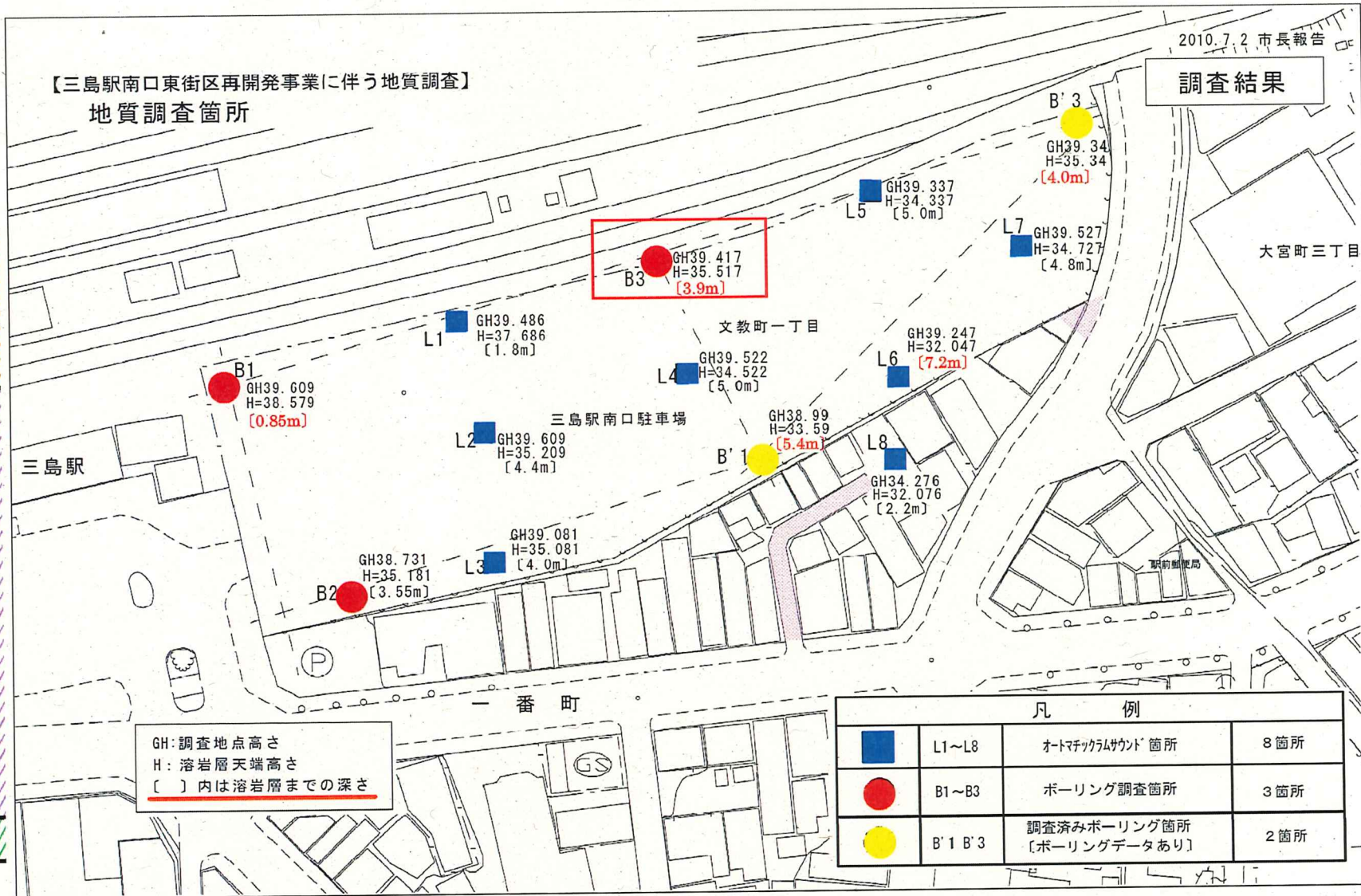
1) 石分を除いた75mm未満の土質材料
に対する百分率で表す。

[1kN/m² ≒ 0.102kgf/cm²]

地盤概要



【三島駅南口東街区再開発事業に伴う地質調査】
地質調査箇所



4-6 室内岩石試験結果

本調査では、No.5 孔において RB 層（溶岩層）の物理特性・力学特性を把握する目的で、室内岩石試験を実施した。本調査における室内岩石試験の結果一覧を表 4-6-1、試験を実施した位置を示したコア写真を写真 4-6-1 に示すとともに、室内岩石試験結果データシートおよび一軸圧縮試験前後の供試体の写真を巻末に添付した。

表 4-6-1 室内岩石試験の結果一覧表

地層記号		RB								
孔番		No.5 (本調査)								
試料番号		RB-1		RB-2		RB-3		RB-4		
試料の深度 GL- (m)		6.09~6.25		9.10~9.26		12.49~12.65		16.10~16.23		
供試体の上限深度 GL- (m)		6.09	6.11	9.10	9.24	12.49	12.63	16.10	16.12	
供試体の下限深度 GL- (m)		6.11	6.25	9.24	9.26	12.63	12.65	16.12	16.23	
物理試験	密度 γ_t (g/cm ³)	-	2.216	2.694	-	2.465	-	-	2.208	
	見掛比重	自然状態 γ_n (g/cm ³)	2.460	-	-	2.706	-	2.665	2.557	-
		湿潤状態 γ_s (g/cm ³)	2.581	-	-	2.763	-	2.732	2.616	-
		乾燥状態 γ_d (g/cm ³)	2.412	-	-	2.678	-	2.623	2.485	-
	吸水率 Wa (%)	6.99	-	-	3.19	-	4.16	5.28	-	
	有効間隙率 ne (%)	16.9	-	-	8.6	-	10.9	13.1	-	
	含水比 Wn (%)	2.00	-	-	1.03	-	1.60	2.89	-	
飽和度 Sr (%)	28.6	-	-	32.4	-	38.5	54.8	-		
超音波伝搬速度測定	P波速度 Vp(km/sec)	-	4.79	4.71	-	4.26	-	-	3.98	
	S波速度 Vs(km/sec)	-	2.49	2.3	-	2.03	-	-	1.68	
	動弾性係数 Ed(MN/m ²)	-	36000	38600	-	27600	-	-	17300	
	動ポアソン比 ν_d	-	0.315	0.342	-	0.353	-	-	0.392	
一軸圧縮試験	一軸圧縮強さ qu(MN/m ²)	-	39.8	119	-	41.0	-	-	30.2	
	変形係数 DE _{t,50} (MN/m ²)	-	15100	23400	-	11300	-	-	9370	

比重（自然状態）平均2.597 ⇒2.600g/cm³ ⇒26kN/m³

一軸圧縮試験 30.2MN/m² ⇒30,200kN/m² ⇒長期耐力を1/3とすれば10,000kN/m² ※

※国土交通省告示第1113号 (H13.7.2) 及び建築基礎構造設計指針より。

出典：三島駅南口東街区A地区第一種市街地再開発事業に係る地盤調査業務報告書、令和3年5月、株式会社ダイヤコンサルタント

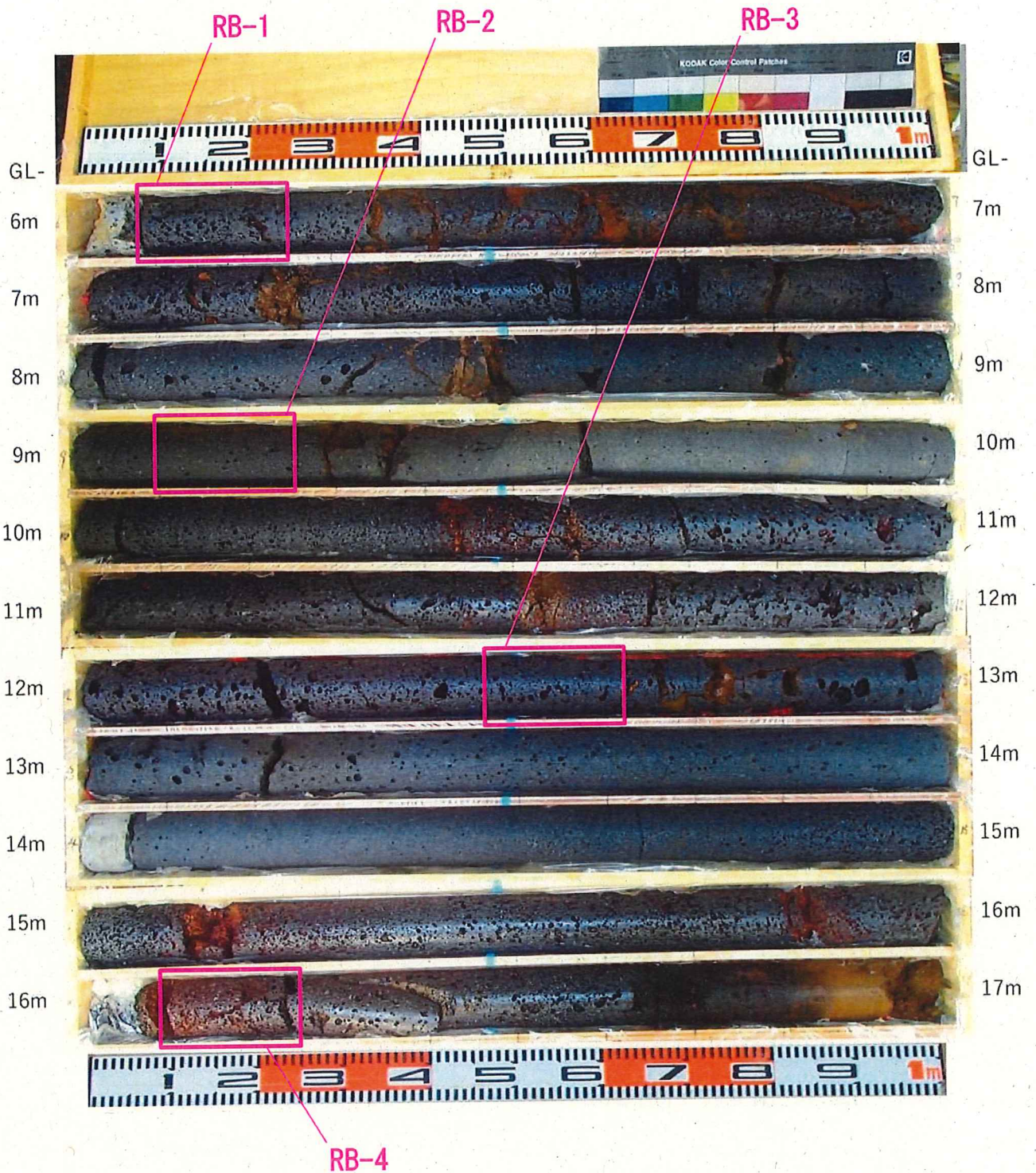


図 4-6-1 岩石試験位置のコア写真

出典：三島駅南口東街区A地区第一種市街地再開発事業に係る地盤調査業務報告書、
令和3年5月、株式会社ダイヤコンサルタント