

七尾鹿島広域圏組合ゴミ処理場施設

地質調査報告書

昭和 55 年 1 月

建設コンサルタント登録 地質 4-0 第 1262 号
地質調査業者登録 質 5-2 第 218 号

北日本地質株式会社

1. 調査概要

本調査は三菱レーヨンエンジニアリングの御依頼により、北日本地質株式会社が行ったもので、その概要は次の通りである。

調査名 七尾鹿島広域圏組合ゴミ処理場施設地質調査

調査地 田鶴浜町

調査期日 昭和54年12月25日～昭和55年1月18日

調査目的 調査地の地下地質構造並びに土性状況を明らかにし、ゴミ処理場施設建設工事の設計上に必要な基礎資料を得ることを目的とした。

調査内容 機械ボーリング 孔径 6.6cm 15m × 2本

標準貫入試験 30回

揚水試験 1式

調査担当 主任技術者 岩田 正

現場担当 蒜生 敏治

2. 地質概要

調査地は解析の進んだ低平な丘陵地に位置している。

この丘陵には洪積層の高階層が広く分布しているが、基盤は新第三系堆積岩の赤浦砂岩層か和倉泥岩層よりなっている。

3 ポーリング調査

3-1 調査内容及び方法

調査地域の土質状況を把握するため機械ポーリング調査を行つた。

ポーリング調査からの土性状況の確認はコアーチューブならびに標準貫入試験器により採取された試料等の観察により、土質の変化、硬軟、色調等を把握することに努めた。

なお、ポーリング調査の結果は別添地質柱状図に示した。

3-2 調査結果

ポーリング調査の結果、本調査地の地層は次のようになつてゐる。

層順	地層名	岩質	平均層厚
1	崩積土	粘土、砂、レキ	3.0m
2	軟砂岩	砂	5.7m
3	泥岩	泥岩	0.9m
4	砂質シルト岩	砂質シルト岩	5.5m以上

(別添地質断面図参照)

(1) 崩 積 土

角レキまじり砂レキ及び粘性土よりなり、岩質は非常に不安定である。

(2) 軟 砂 岩

風化の進んだ軟質の中粒砂岩で、所により硬質部もみられる。全般的的に含水多い。

(3) 泥 岩

含水あるも比較的硬い風化泥岩。

(4) 砂質シルト岩

塊状、均質な固結状を呈する砂質シルトで、所々に砂岩の薄層もはさまれている。

なお、ボーリング実施当時の孔内水位は、No.1孔では自噴、No.2孔では-2.50mを観測している。

4 標準貫入試験

4-1 試験内容及び方法

標準貫入試験はボーリング孔を利用して行う原位置試験で、全長 81.0cm、外径 5.1cm のサンプラーをロッドの下端につけ、ロッドの上端につけたノックイングヘッドを標準ハンマー（重量 6.35kg）により落下、高さ 75cm で、30cm 打込むのに要する打撃数（N）を測定し、この N 値とサンプラー内に入った土質試料から土層の種類、状態及び強度を判定するものである。

4-2 試験結果

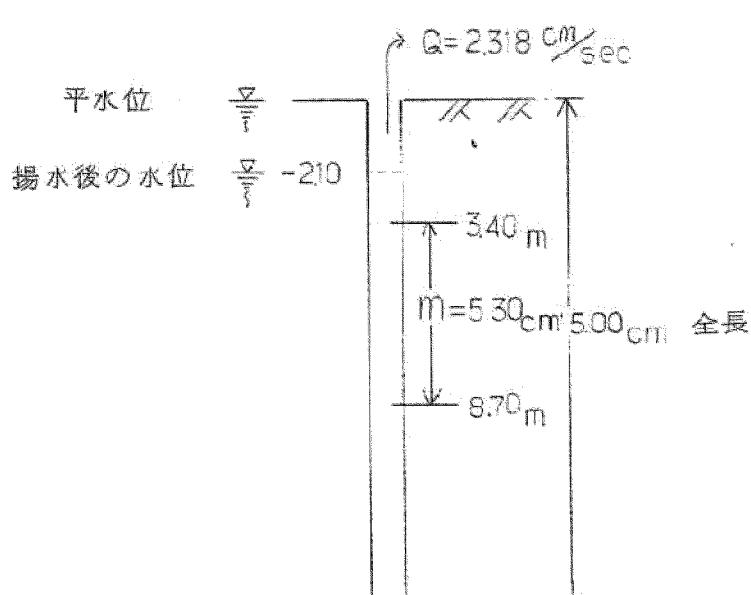
標準貫入試験の結果より推定される地盤の長期許容地耐力度を示すと次のようになる。

（建築基礎構造設計基準第 56 条）

層順	地層名	N 値	長期許容地耐力度 t/m^2	相対密度・稠度
1	崩積土			
2	軟砂岩	17~44	10 以上	中位
3	泥岩	18~33	20 以上	硬い
4	砂質シルト岩	3.1 以上	30 以上	

5. 揚水試験

本試験はボーリング孔を利用して、孔内水位をくみ上げ、これが回復する時間を測定し、その透水係数を求めることにより揚水量を推定する試験方法である。



時 間 (分)	回復水位(m)
0	- 2.1 0
1.0 0	- 1.8 7
2.0 0	- 1.7 0
3.0 0	- 1.5 6
4.0 0	- 1.3 6
5.0 0	- 1.2 5
6.0 0	- 1.1 2
7.0 0	- 0.9 6
8.0 0	- 0.8 1
9.0 0	- 0.6 8
10.0 0	- 0.4 7
11.0 0	- 0.4 4
14.3 5	0

回復法

$$K = \frac{0.185 \times Q}{4s \times n}$$

$$K = \frac{0.185 \times 77.27}{4s \times 530}$$

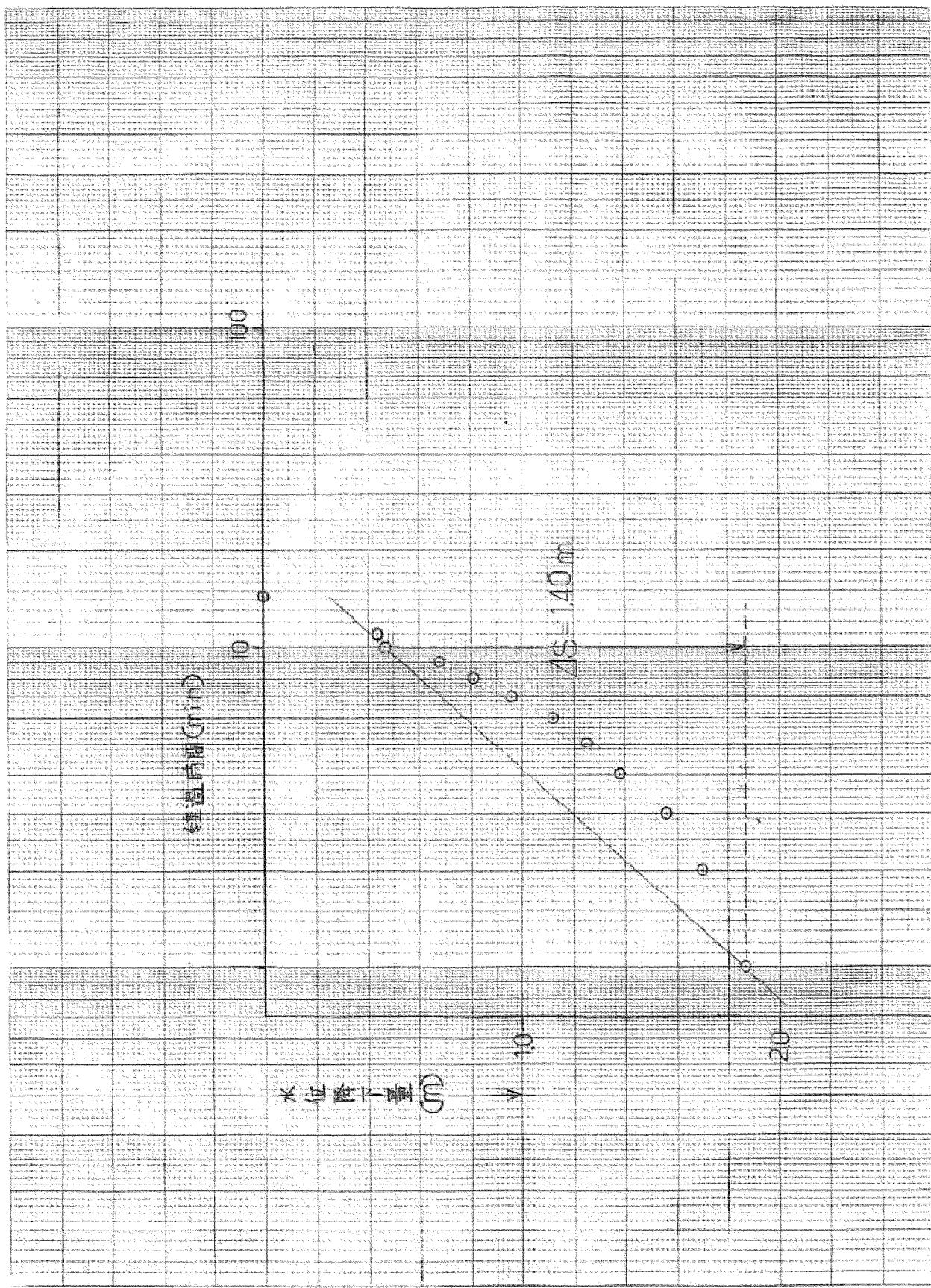
$$Q = \text{揚水量} \quad \frac{2.318 \text{ cm/sec}}{77.27 \text{ sec}} = \frac{0.185 \times 77.27}{140 \times 530}$$

$$4s = 14.0 \text{ sec}$$

$$= 1.905 \times 10^{-4} \text{ cm/sec}$$

$$n = \text{試験区間} \\ (53.0 \text{ cm})$$

また現在ボーリング孔口より約 0.8cm の自噴がみられ、このことより揚水量を換算で求めると次のようになる。



$q = 0.0423 c D^2 H$
 $q (\text{ℓ/sec})$: 摂水量
 $H (\text{cm})$: 自噴高
 $D (\text{cm})$: ビニールパイプ内径
 c : 係数(今回は 0.8 を使用)

$$\begin{aligned}
 q &= 0.0423 \times 0.8 \times 3.75^2 \times 0.5 \\
 &= 0.0423 \times 0.8 \times 3.75^2 \times 0.707 \\
 &\approx 0.336
 \end{aligned}$$

したがつて、本ボーリング孔での揚水量は、 0.336 ℓ/sec である
ことが推定される。

6. 水質試験

今回の調査地においてボーリング孔 1 孔にて、自噴する水の水質を調べ、
飲料水に適しているかどうかを検討するために行ったもので、その結果は別
紙一覧表の通りである。

7. 構造物基礎工及び揚水に対する考察

ボーリング調査並びに標準貫入試験の結果より、調査地の支持層の深度及び基礎工について考えた場合、各地点ともにタイ基礎を採用した方が良いと思われ、タイ基礎を採用した場合、No.1地点においては、地表より6.0m深度に達する打ち込みゲイを用いた時の長期支持力は、径30cmの場合30t/本であり、No.2地点では、地表より6.0m深度に達する打ち込みゲイで20t/本、また地表より10m深度に達する打ち込みゲイでは、30t/本と考えても危険なものとは思われない。

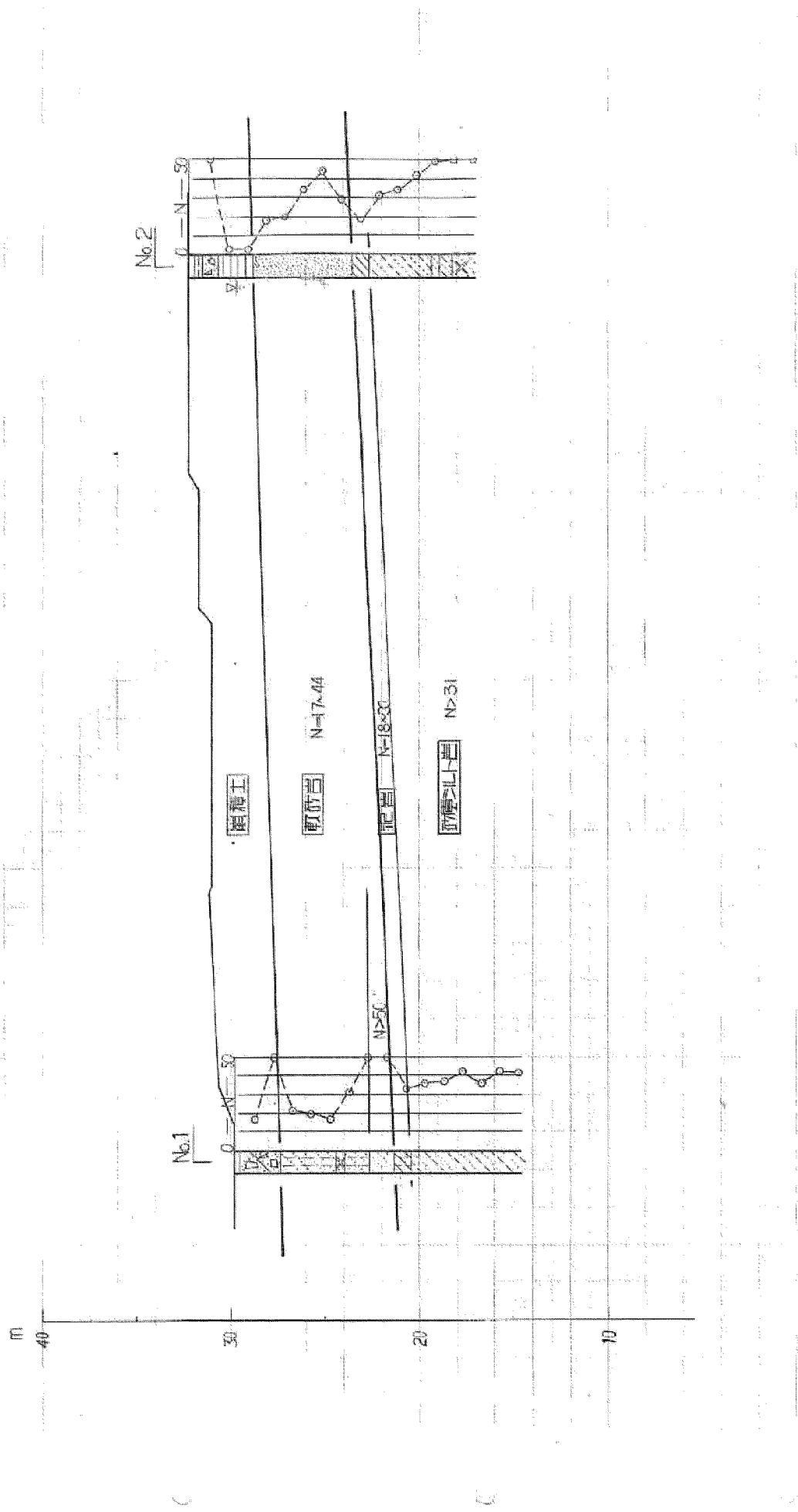
次に、揚水について考えた場合、本調査地では、不透水盤と考えられる基盤が浅い所に分布しており、採水の対象となる地下水の期待はできないものと思われるものの、No.1地点では、6.0m付近より若干の湧水があり井戸を掘さくする場合、No.1地点において深度15m程度で大口径の集水井を設ける方がより効果的な採水を期待できる。

なお、集水井による場合、揚水試験結果より採水可能量は、20t/日程度と思われる。





地盤断面図 S-1/200



機械ボーリング柱状図												
調査名		山形庄内地域組合上北理陽橋建設工事							ボーリング番号		No.1	
調査地									調査員		菅生敏治	
調査期間		S54.12.25~12.29				標高		孔内水位		自噴		
標 標 深		高 度	厚 度	性 状	土 質 分	色	規	試験採取	標準貫入試験			
尺 m		m	m	圖	類	調	事	番 号	採 取 方 法	深 度 m		
									10cm毎の 打撃回数			
									10 cm	20 cm	30 cm	40 cm
5		0.30	0.30	○ D	崩壊土	暗褐色	崩壊地より拾付工 しまりはれてある	100	6	6	5	17
		250	220	○ A	風化頁岩	青褐色	古河川も中程度でない	200	6	6	6	20
		540	3.00	○ E	陸山層岩	暗褐色	固結状を呈し硬い	300	6	7	8	21
		590	0.50	○ E	軟岩	暗褐色	若干シート感 比較的	400	6	7	7	20
		720	1.30	○ E	硬質軟岩	暗褐色	非常に硬い	500	5	5	7	17
		850	1.30	○ E	風化泥岩	青褐色	若干樹木	600	9	10	12	31
		940	0.90	○ E	砂質泥岩	暗褐色	砂質を含む	700	11	14.5	20.22	
		1500	5.60	○ E	砂質泥岩	暗褐色	砂質を含むで固結状を呈して いる	800	10	11	12	33
10								900	11	11	14	36
								1000	10	12	15	37
								1100	12	14	16	42
								1200	11	10	15	36
								1300	13	14	15	42
								1400	12	12	17	41
15												

第三章 一、沙勿略族