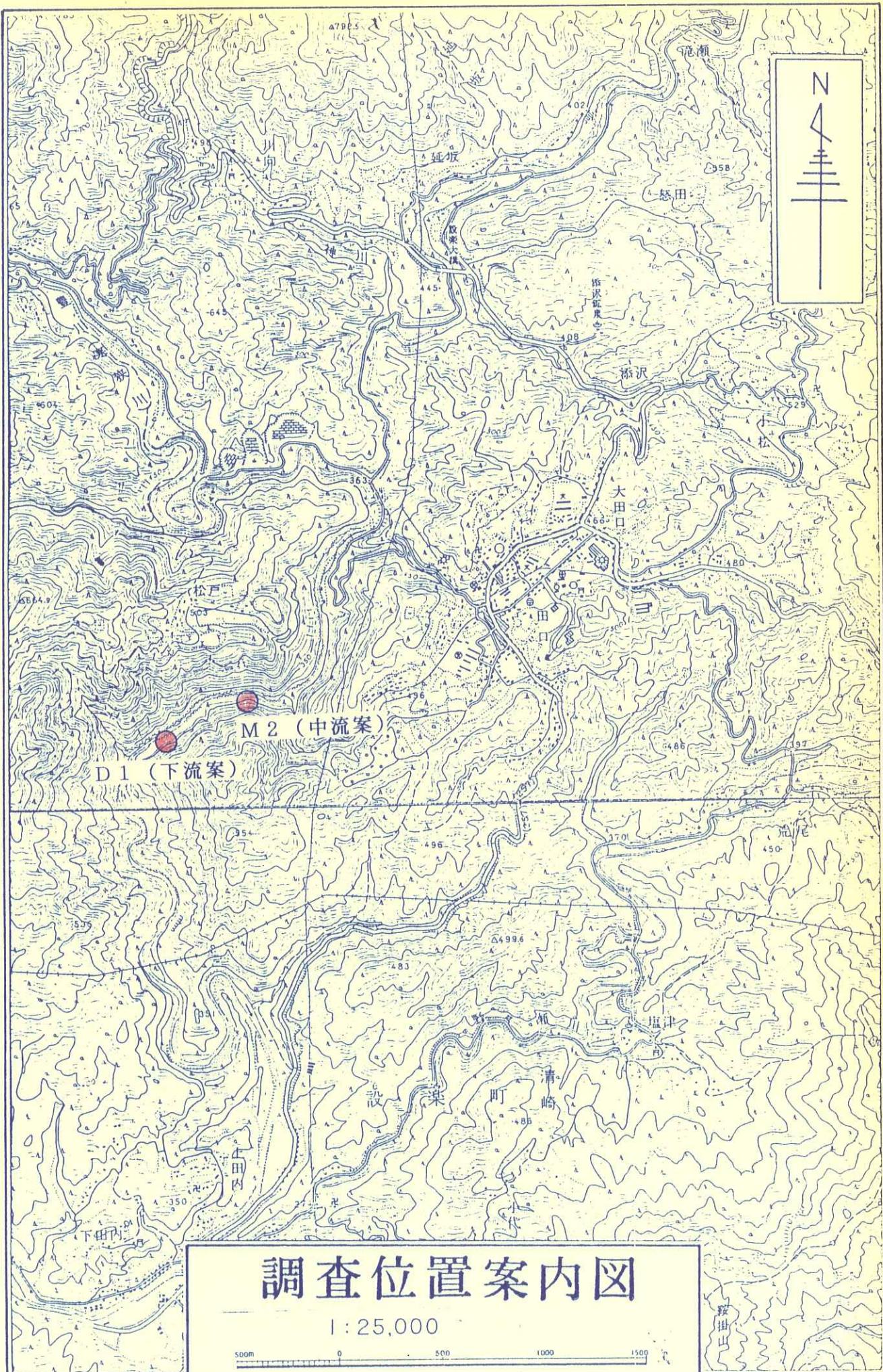


平成 4 年度  
設楽ダムサイトボーリング調査その 2

報告書

平成 5 年 8 月

建設省中部地方建設局  
設楽ダム調査事務所



この地図は、国土地理院発行の2万5千分の1地形図 田口 海老 を使用したものである。

## もくじ

§ 1. 調査概要	1
1.1 一般事項	1
1.2 調査数量表	2
§ 2. 調査方法	3
2.1 ボーリング調査	3
2.2 ルジオンテスト	4
2.3 孔内水平載荷試験	8
§ 3. 調査地周辺の地形、地質	9
3.1 地形概要	9
3.2 地質概要	10
§ 4. 調査結果	19
4.1 地表踏査結果	19
4.2 ボーリング調査結果	42
4.3 ルジオンテスト結果	51
4.4 孔内水平載荷試験結果	57
§ 5. 考察	59
5.1 地山評価	59
5.2 中流案、下流案比較	66
§ 6. 今後の調査	68
§ 7. まとめ	72

## 卷末資料

- ・ボーリング柱状図
- ・コア写真
- ・ルジオンテスト測定結果
- ・孔内水平載荷試験結果
- ・コア薄片鑑定結果
- ・現場記録写真

## 卷末図面

- ・付図-1 調査位置図及び地質平面図
- ・付図-2 中流案ダム軸地質鉛直断面図
- ・付図-3 下流案ダム軸地質鉛直断面図
- ・付図-4 中流案ダム軸ルジオンマップ
- ・付図-5 下流案ダム軸ルジオンマップ

## § 1. 調査概要

### 1.1 一般事項

- 1) 発注者 建設省中部地方建設局設楽ダム調査事務所
- 2) 調査名 平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2
- 3) 調査場所 愛知県北設楽郡設楽町田口地先
- 4) 調査期間 自：平成5年3月26日  
至：平成5年8月31日
- 5) 調査目的 設楽ダムサイト予定地付近において、ボーリング、ルジオンテスト、孔内水平載荷試験を行ない、ダム予定地付近の地質、岩盤状況を把握することである。
- 6) 調査数量
- ・斜めボーリング70° (M2) L=130m
  - ・鉛直ボーリング (D1) L=120m
  - ・ルジオンテスト 45回
  - ・孔内水平載荷試験 3回
- 詳細は次頁に示す。
- 7) 請負者 梶谷エンジニアリング株式会社 中部支店  
名古屋市東区樋木町1-2 山吹ビル1F  
TEL 052-961-6678
- 総括技術者： [REDACTED] (技術士 応用理学部門)
- 主任技術者： [REDACTED]
- 現場代理人： [REDACTED]

## 1.2 調査数量表

以下に孔別の実施数量表を示す。

表-1.1 調査実施数量表

地点	掘進長 (m)	掘進長内訳 (m)										ル ジテ オス ント (回)	孔載 内荷 水試 平験 (回)		
		0~50m				50m~80m			80m~130m						
		疊混り土砂	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩	軟岩 I	軟岩 II	中硬岩				
M 2	130.0	7.8	3.5	3.1	35.6	2.2	8.8	19.0	0.0	11.7	38.3	23	1		
D 1	120.0	4.3	11.0	31.7	3.0	11.8	11.2	7.0	0.0	11.0	29.0	22	2		
計	250.0	12.1	14.5	34.8	38.6	14.0	20.0	26.0	0.0	22.7	67.3	45	3		

※M 2 は下向き70° の傾斜ボーリング

M 2 の掘進長=120m以深は、全て中硬岩。

## § 2. 調査方法

### 2.1 ボーリング調査

ボーリング位置は設計書添付図面、現地測量、打合せから求めた。ボーリングM<sub>2</sub>地点の掘進角度、方向は監督員の立会いを受けた。

ボーリングM<sub>2</sub>の掘進方向は寒狭川の流心方向に対して直角、掘進角度は70°(谷側へ傾斜、掘削方位N3°W)、掘進長は130mであった。

ボーリングD1の掘進角度は鉛直(90°)、掘進長は120mであった。

機械ボーリングはロータリー式オイルフィード型マシンを用い、オールコアボーリングとした。コア採取率を可能なかぎり上げるため、地質条件に適したビット、コアチューブを用いた。原則として土砂部はシングルコアチューブ、岩盤部はダブルコアチューブを使用した。

採取したコアは、岩種・風化状況・割れ目状況・変質状況・コア採取率・コア長・R Q Dなどを観察、記録した後、5m入りの木製コア箱に整理、写真撮影し、別途納品した。コア箱には調査名、削孔No.、掘進長、請負者名を記入した。

削孔位置には、鋼管杭(Φ8cm白ペンキ仕上げ)にボーリングNo.、掘進長、掘進角度などを記入し設置した。

掘削終了後、ボーリング孔内にセメントミルクを注入し、埋め戻しを行なった。

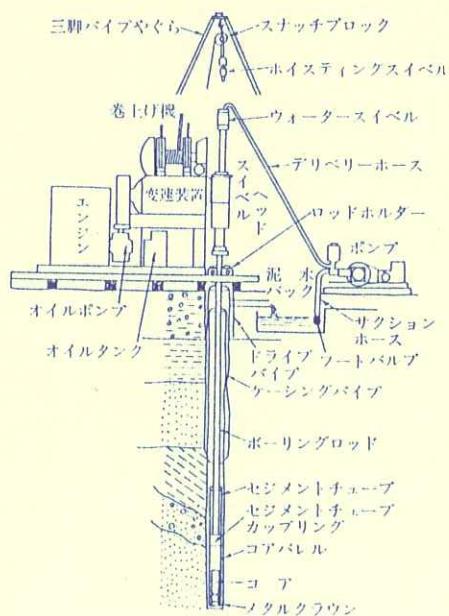


図-2.1 ボーリング概念図

## 2.2 ルジオンテスト

### ① 試験方法

ルジオンテストは原則として、試験区間長を 5 m とし、岩盤部について実施した。パッカーは押し込み式パッカーを使用し、試験区間の止水が完全に行なえるよう配慮した。

注入ポンプは、吐出圧力、吐出容量ともに余裕のあるものを使用した。

注入パターンは、口元圧力で  $2 \rightarrow 4 \rightarrow 6 \rightarrow 8 \rightarrow 10 \rightarrow 8 \rightarrow 6 \rightarrow 4 \rightarrow 2$  kg/cm<sup>2</sup> を標準とした。しかし、注入量が著しく多くなった場合や限界圧力が小さいと予測される場合は、注入圧力を一部変更した。

注入圧力・注入量は、圧力計や流量計により管理し、各圧力段階の流量測定は、圧力や流量の比較的安定した状態で測定した。

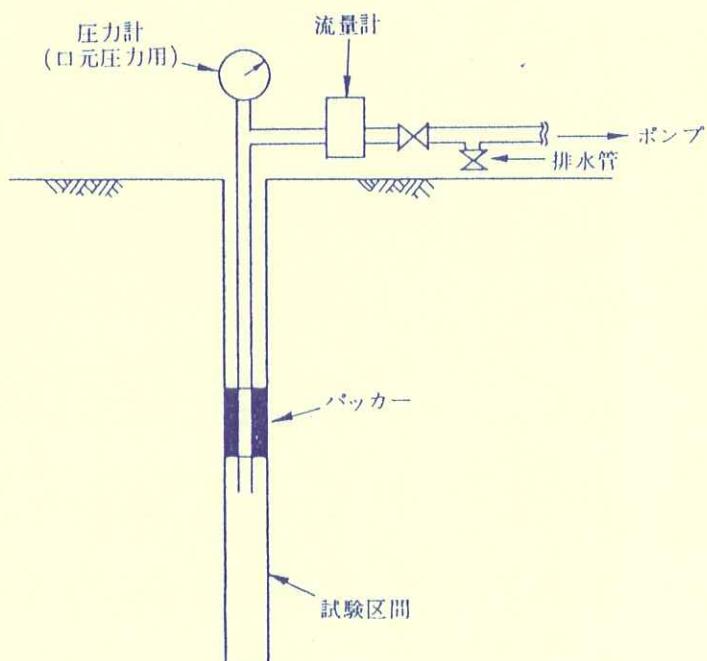


図-2.2 ルジオンテスト概念図

## ② 解析方法

ルジオンテストの解析方法は、「ルジオンテスト技術指針・同解説」（建設省河川局開発課監修）に従い行なった。

### ※ 有効注入圧力

有効注入圧力は、口元圧力を試験区間の中央から圧力計までの静水圧、地下水位および管内抵抗による損出水頭により、補正して求めるものとする。

有効圧力は次式によって求める。

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3) \quad (\text{kgf/cm}^2)$$

$P$  : 有効注入圧力 ( $\text{kgf/cm}^2$ )

$P_o$  : 口元圧力 ( $\text{kgf/cm}^2$ )

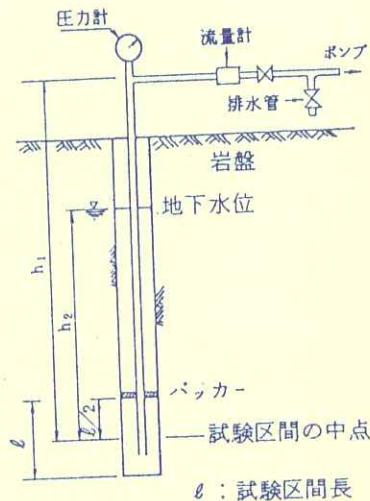
$h_1$  : 圧力計から試験区間の中央までの標高差 (m)

$h_2$  : 地下水位から試験区間の中央までの水頭 (m)

被圧水の場合にはそれに相当する水頭

$h_3$  : 管内抵抗による損出水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 ( $1\text{tf/m}^3$   
 $= 0.1\text{kgf/cm}^2/\text{m}$ )



管内抵抗による損出水頭は注入管内壁の摩擦によるものと口径の増減等によるものとがある。

水頭を求めるには使用する注入管で実験を行なうのが望ましいが、一般には次式によって算定している。

$$h_3 = \alpha Q^2 L$$

$Q$  : 注入量 ( $\ell/\text{min}$ )

$L$  : 注入管長 (m)

$$\alpha : 7 \times 10^{-5} (\text{min}^2/\ell^2)$$

ただし、上式における  $\alpha$  は注入管長 3 m、注入管内径 31 mm、継手長 110 mm。

図-2.3

口元圧力と有効注入圧力

### ※ 注入圧力－注入量曲線（P－Q曲線）

有効注入圧力によって求めた注入圧力( $\text{kgf}/\text{cm}^2$ )を縦軸に、注入量( $\ell/\text{min}$ )を横軸にとって描いたグラフをいう。

注入量は試験区間1m当たり、1分間の注入量を( $\ell$ )表示したものである。

この曲線をもとにルジオン値、限界圧力を求める。

### ※ 限界圧力

注入圧力を段階的に上げながら試験すると、ある注入圧力のところから注入量が急激に増大することがある。

この圧力水によって岩盤の割れ目を充填している細粒分が流れたり、岩盤の割れ目が広がったりするために起こる現象で、その時の注入圧力を限界圧力という。

限界圧力を確認する場合、(a)図に示されるような明瞭な屈曲点( $P_1, P_2$ )が現われる場合は問題ないが、風化等で(b)図に示されるような明瞭な屈曲点が現われない場合もある。

また、地表近くのステージでは、上載圧がないために、限界圧力が極端に小さいことなどにより、明瞭な限界圧力が現われないこともある。

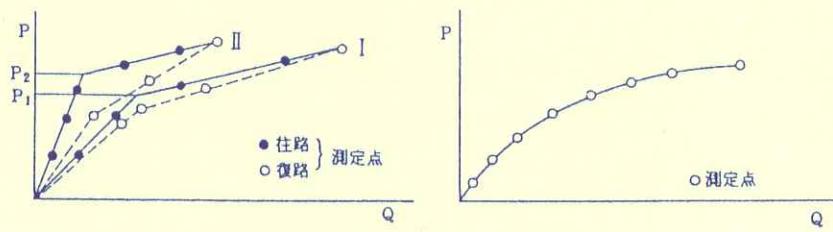


図-(a) 明瞭な屈曲点の見られるP-Q曲線

図-(b) 限界圧力の不明瞭なP-Q曲線

### 図-2.4 P-Q曲線の形態

限界圧力を越えて注入しているか否かを調べる有力な手掛かりの1つとしては、P-Q曲線の往路と復路の試験結果を比較検討することであり、例として(a)図においてIの曲線は明瞭な屈曲点は現われているものの、復路も同じ経路をたどっており、透水性の面からも未だ弾性的な範囲にあると推定される。

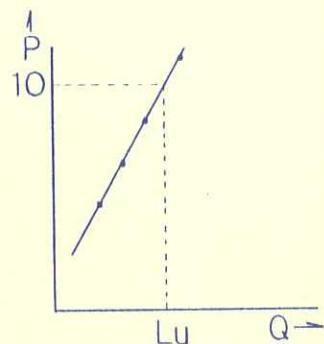
### ※ ルジオン値の計算

ルジオン値は注入圧力—注入量曲線において、注入圧力が $10\text{kgf/cm}^2$ の場合の注入量をいう。

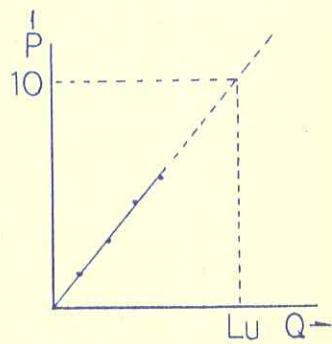
ただし、限界圧力が $10\text{kgf/cm}^2$ 以下の場合には、注入圧力—注入量曲線に基づき、ルジオン値の推定を行なうものである。

以下に、3例について図示する。

- ① 限界圧力が $10\text{kgf/cm}^2$ またはそれ以上の場合には注入圧力と注入量とが直線関係にあることを確認して、注入圧力 $10\text{kgf/cm}^2$ 時の注入量をルジオン値とする。



- ② 口元圧力では、 $10\text{kgf/cm}^2$ 以上まで昇圧可能であったが、有効注入圧力を求めた場合、損出水頭の影響のため、 $10\text{kgf/cm}^2$ に達しない場合には、その延長上の $10\text{kgf/cm}^2$ 時の注入量をルジオン値という。



- ③ 限界圧力の項で述べたように、P—Q曲線において、明瞭な限界圧力が見られるのは、限界圧力以下のP—Q曲線の延長と $10\text{kgf/cm}^2$ の交点をルジオン値とする

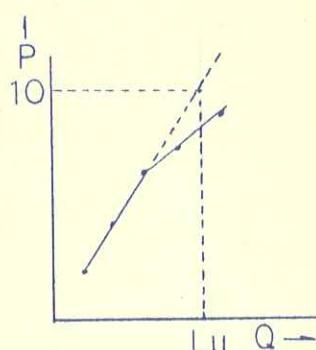


図-2.5 ルジオン値の推定  
(P—Q曲線パターン)

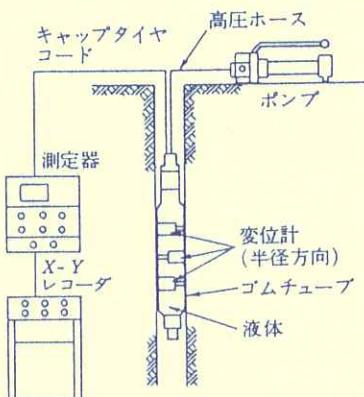
### 2.3 孔内水平載荷試験

孔内水平載荷試験は、ボーリング孔孔壁へ一定時間毎に一定量の圧力を段階的に加圧し、孔壁面の変位量と加圧力の関係を求めるこことによって、地盤の性質を求める試験である。これらの結果を加圧力～孔壁変位量関係図と示し、各変位点や変位量、クリープ量が一定する範囲の勾配を読み取る。

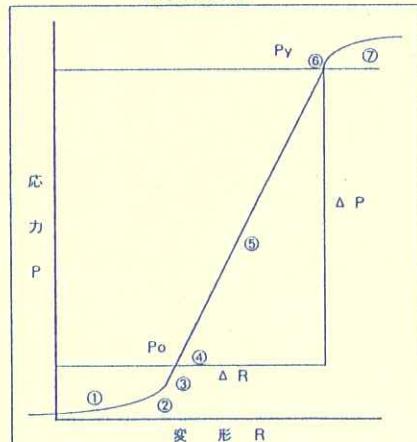
この各変位点や勾配から推定することが出来る物理量としては、①静止土圧( $P_o$ )、降伏圧( $P_y$ )、破壊圧( $P_l$ )、②測定K値、③変形係数( $E_0$ )などがある。

試験は原則として掘削後、直ちに行ない、試験機はエラスト2(応用地質株式会社製、最大加圧 $200\text{kgf/cm}^2$ )を使用した。

孔内水平載荷試験位置は、原則として、各孔河床レベル-10m付近とし、地質、岩盤状況の基礎資料とした。



測定結果模式図



- ① ゴムチューブの自由膨張過程で、孔壁には接しておらず、地盤への応力伝達はありません。
- ② ゴムチューブが孔壁に接します。
- ③ 押し出された孔壁を主動土圧に抗して押し戻す孔壁の再圧縮過程で、地盤反力は徐々に増大し、変形速度は減少します。
- ④ 初期の孔壁に達して、地盤の静止土圧と均衡を保つ点で、この時の圧力を静止土圧  $P_o$  と見なすことができます。この状態で、地盤反力は急激に増大する変曲点をなし、変形速度は最小値を示すようになります。
- ⑤ 受動土圧を地盤内に生ずる載荷過程の初期直線段階で、いわば、地盤の擬似弾性変形領域です。応力～変形曲線は、ほぼ直線をなし、変形速度もほぼ一定値をとります。
- ⑥ 地盤の降伏点で応力～変形曲線は、直線区間をはずれて変形速度が大きくなり、徐々に右にわん曲し折点を示します。
- ⑦ 地盤の流动・変形が徐々に増大進行し、破壊に致る過程をとります。

図-2.6 孔内水平載荷試験の概要

### § 3. 調査地周辺の地形、地質

#### 3.1 地形概要

調査地は愛知県北設楽郡設楽町田口の南西、約2kmの寒狭川付近である。寒狭川は新城市的北東、約5km付近まで大きく蛇行しつつも南へ流下し、新城市付近から豊川となって、中央構造線に沿って南西へ流下している。

##### 1) 周辺地形

調査地は三河山地の東端に位置する。三河山地は準平原状の山地で占められ、全体にわたって起伏はなだらかで、およその標高は300~800m位である。その中に段戸山(1152m)、出来山(1052m)などの1,000m級の山が点在している。但し、花崗岩類からなる山の地形はなだらかなものに対し、明神山(1,016m)、宇連山(929m)、鳳来寺山(684m)などの火山岩からなる山の地形は一般に険しい。

##### 2) 調査地の地形的特徴

設楽町田口から北側に伸びる尾根状地形では、準平原と思われる平坦面が連続し、その標高は500~800mと北へ向かうに従って上昇している。

寒狭川を挟んだ松戸地区では山頂付近にやや特異的な谷地形が認められ、その西の山頂付近では平坦面が広がっている。

調査地付近の地形的特徴をまとめると、以下のようになる。

- ① 標高500m以上の山頂や尾根では、なだらかな地形を示し、所によっては平坦面となっている。
- ② 河床レベル付近では、河川の侵食作用により比較的急峻な谷を形成している。
- ③ 寒狭川の蛇行は東西方向の地質構造と地質の相対的硬軟の影響をうけている。したがって、地質の硬いところ（片麻岩の源岩が砂質）で大きく屈曲している。
- ④ ダムサイト候補地付近は段丘の発達も乏しく、狭い谷地形であるが、上流あるいは下流へむかえば谷が徐々にひらけ、川に沿って細長い段丘が存在するようになる。

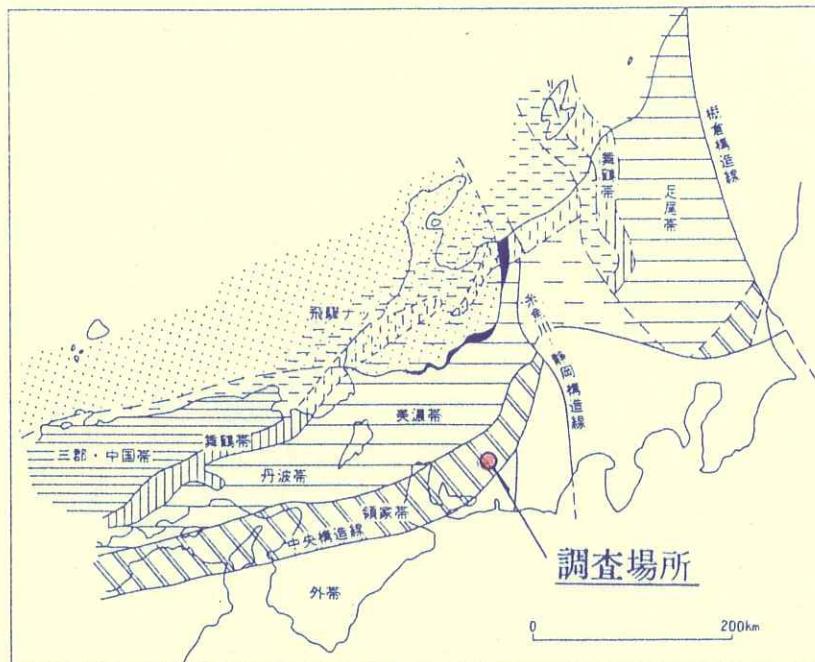
### 3.2 地質概要

#### 1) 地質構造区分

調査地は本州を東北日本と西南日本に分ける大断層、糸魚川-静岡構造線の西側に位置する。この大断層を境に西南日本には中古生層などの古期岩類、東北日本には新第三紀の火碎岩類が厚く堆積している。

西南日本は中央構造線によって内帯（日本海側）と外帯（太平洋側）に分けられる。内帯には南から領家帯、美濃・丹波帯、飛騨帯が、外帯には南から四万十帯、秩父帯、三波川帯が帶状に分布している。

調査地は領家帯に属し、領家帯は大きく領家花崗岩類と領家変成岩類とに分けられる。



補図 6-2 西南日本内帯の構造区分 (小松はか, 1985)

図-3.1 地質構造区分

(日本地質団体「中部地方」、工業技術院地質調査所、朝倉書店より引用)

領家花崗岩類は領家変成作用に伴う古期岩類と、変成作用後貫入した新期花崗岩類とに区分される。したがって、古期岩類は強い片状作用をもって変成帯の構造に調和的に貫入し、新期花崗岩類は一般に均質塊状で非調和的に貫入している。領家変成帯は古生代～中生代（主に二疊紀）に堆積した泥岩、チャート、砂質岩などである。

調査地のダムサイト候補地周辺には、領家変成岩類と古期・新期花崗岩類が分布している。

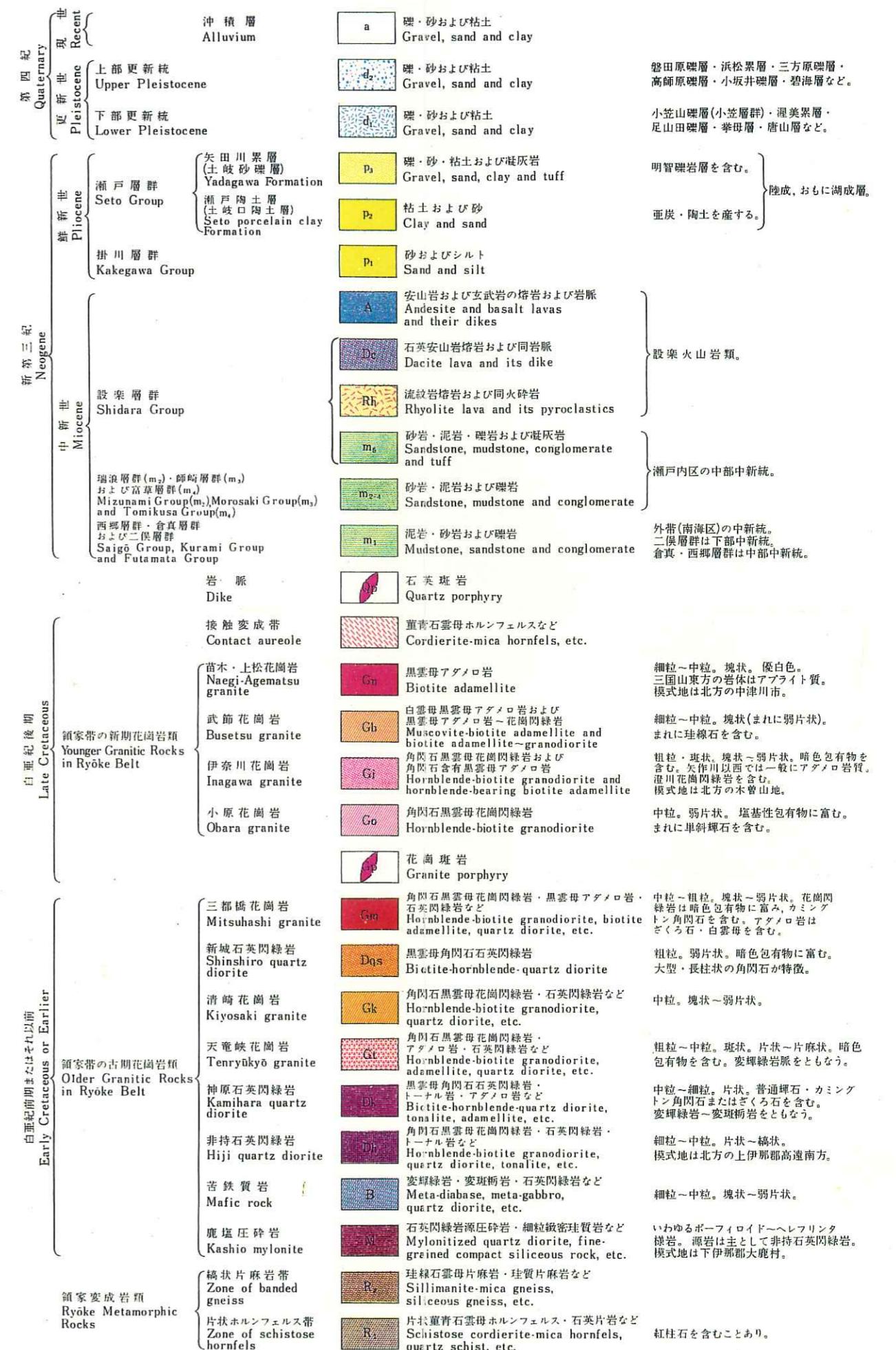
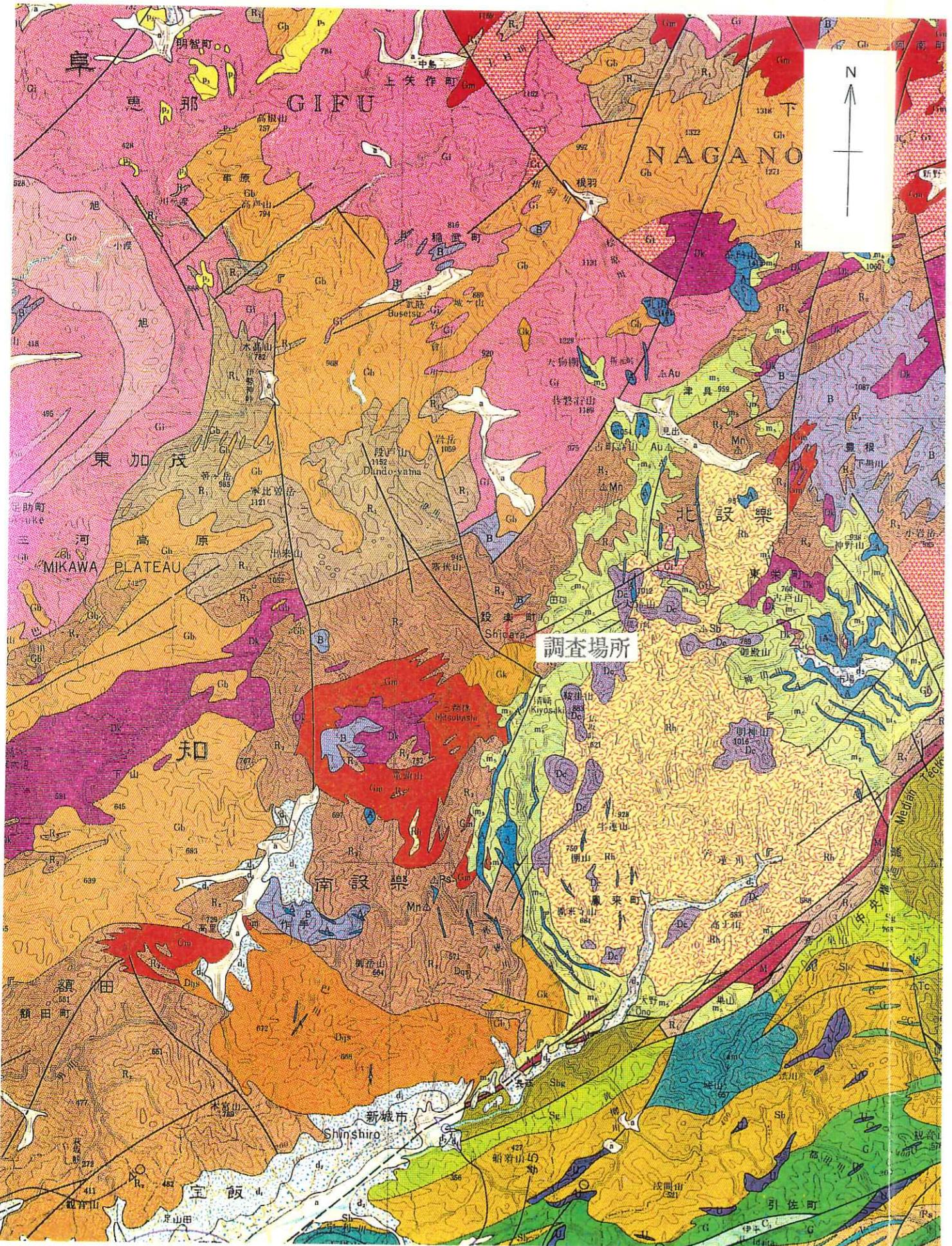


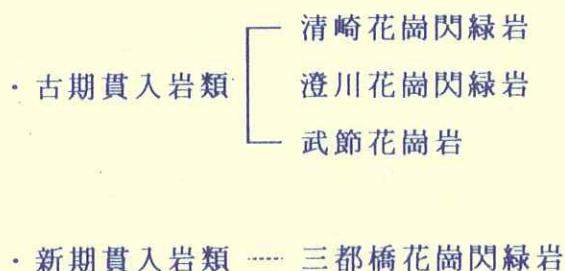
図-3.2 調査地周辺の地質図(1:200,000) 地質調査所「豊橋」より引用

## 2) 研究史

調査地を含めた愛知県北設楽郡の段戸山地方は、領家変成岩類及び領家花崗岩類で構成され、花崗岩化作用、混成作用、変成作用、交代作用などの岩石学上重要な問題を研究するのに都合のよい地域であり、小出(1949、1958)による総括的な研究がある。それによれば、調査地は段戸花崗閃緑岩類と段戸変成岩類に区分される。

### ① 段戸花崗閃緑岩類

段戸花崗閃緑岩は少なくとも、時代を異にする二つの貫入岩体がある。



### ② 段戸変成岩類

段戸変成岩類は頁岩及び砂岩を主とし、珪質・石灰質堆積岩、及び塩基性火成岩の層またはレンズをはさみ、これらを輝緑岩類やハンレイ岩質の塩基性火成岩が貫いた累層が、段戸花崗閃緑岩によって代表される火成作用のために、一様に変成作用を受けてできた一群の変成岩類である。したがって多種の岩石が同じ変成作用を受け、異なった変成岩を形成した。

変成岩は古期貫入岩類の貫入と一連をなしている火成作用によって著しい変成を受け、片状ホルンフェルス帶、漸移帶、縞状片麻岩帶に区分される。

この分帶は頁岩質に由来する変成岩の変成の状態を基準として行なつたものであるが、他の岩石の変成の状態も、大体この分帶に従って展開している。

これらを古期領家変成岩類と呼んだ。

さらに、新期貫入岩類(三都橋花崗閃緑岩)との接触部で複変成作用が行なわれ、花崗岩化作用及び珪質化作用を被った。これらを新期領家変成岩類と呼んだ。

次頁の表-3.1に調査地の地質構造発達史を示す。

表-3.1 調査地の地質構造発達史

絶対年代 (単位:100万年)	地質時代		地質学的現象
50--250	新生代	新第三紀	設楽層群の堆積、及び火山活動
		古第三紀	
	中生代	白亜紀	新期花崗岩類の活動→新期領家変成岩類の形成 (三都崎花崗閃緑岩)
		ジュラ紀	
	古生代	三疊紀	古期花崗岩類の活動進入及び 片麻岩類(古期領家変成岩類)の形成
			片麻岩類の源岩の堆積

(日本の地質 中部地方Ⅱ 共立出版、小出1949 1958(英)等に基づく)

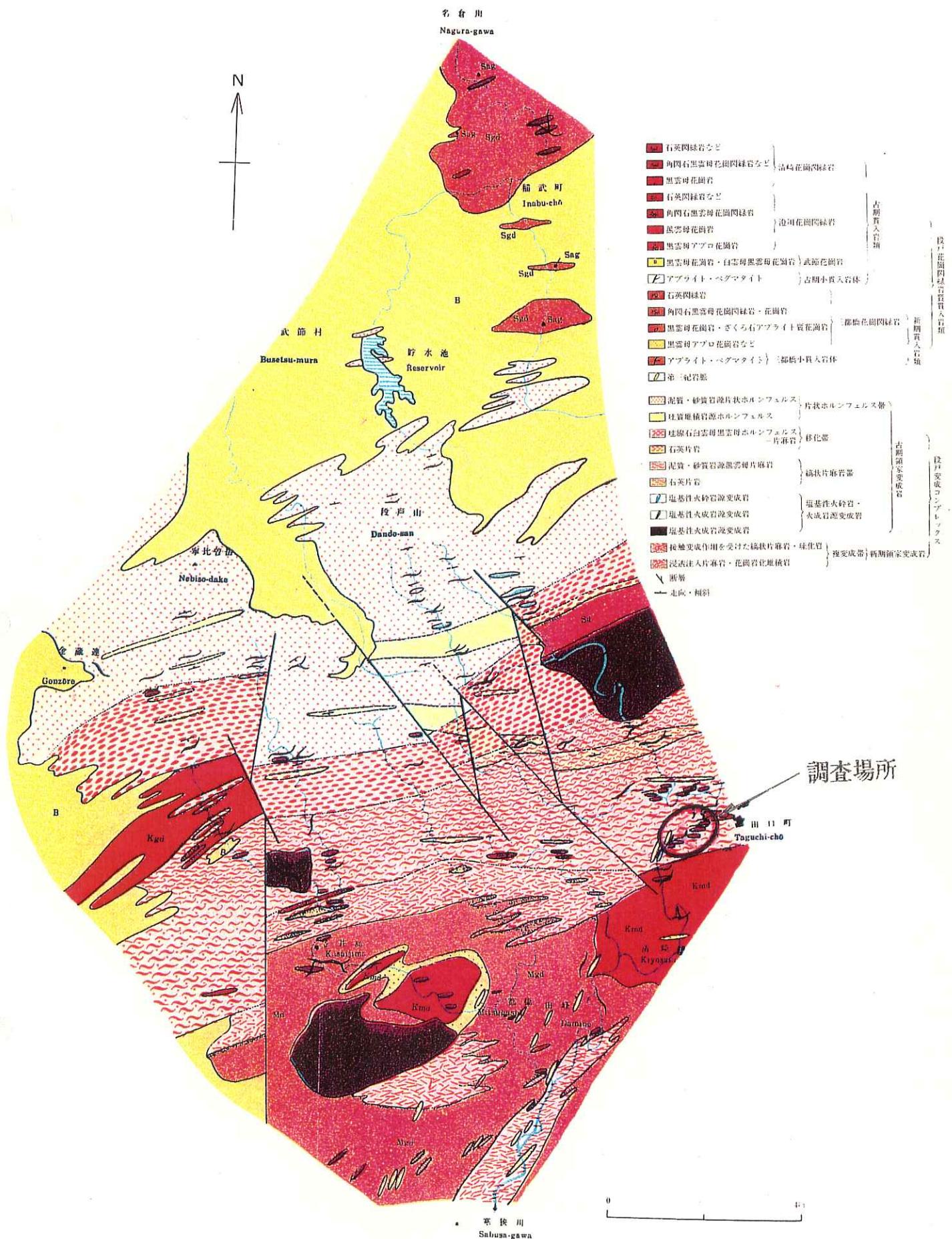


図-3.3 調査地を含む段戸山周辺の領家帶 (小畠、1958英より引用)

### 3) ダムサイト候補地付近の地質概要

#### 〔領家帯〕

ダムサイト候補地付近の地質は、古期領家変成岩である縞状片麻岩帶（泥質、砂質岩源黒雲母片麻岩）、これを貫く古期領家貫入岩類である清崎花崗閃綠岩（石英閃綠岩、角閃石黒雲母花崗閃綠岩、黒雲母花崗岩など）を基盤としている。さらに領家帯の新期貫入岩類である三都橋花崗閃綠岩（石英閃綠岩、花崗岩など）が貫いている。

古期～新期貫入岩類に伴い、アプライトやペグマタイトの小岩体が点在している。

#### 〔設楽層群〕

設楽層群は新城市、東栄町、設楽町、津具村、豊根村にまたがって、海成層とそれを一部整合あるいは不整合に覆う火山岩類（設楽火山岩類）からなる。

海成の中新統を北設亜層群と呼び、上位の火山岩類を南設亜層群とに区分し、南設亜層群の一部を除いて、両亜層群は鳳来町南東部を中心に設楽盆地状構造を形成している。基盤は領家帯の変成岩類や花崗岩類で、南縁部ではミロナイトからなる。

##### ① 北設亜層群

設楽層群分布地域のおもに周縁部に分布し、東栄町付近に比較的広く分布する。この地域に南東～南から侵入した海の拡大とともに堆積した海進期の堆積物である。

下部が粗粒堆積物、中～上部が主に細粒で、著しく凝灰質な堆積物からなる。

ダムサイト候補地東側の田口付近は、設楽盆地状構造の東縁にあたり、基底礫岩である田口累層とその上位の粗～細粒堆積物の川角累層が分布している。

##### ② 南設亜層群

鳳来湖付近を中心に、東西約20km、南北約30kmにわたって分布する。主に流紋岩質の火山岩類からなり、火山岩中には凝灰岩、凝灰質砂岩、凝灰質泥岩が挟まれ、淡水性の植物化石を含む。火山岩類は設楽町田口～神田～東栄町本郷を結ぶ線より南側の南部地域におおく分布し、北設亜層群とともに設楽盆地状構造をつくる。北部地域では南部地域にくらべて火山岩類が多い。

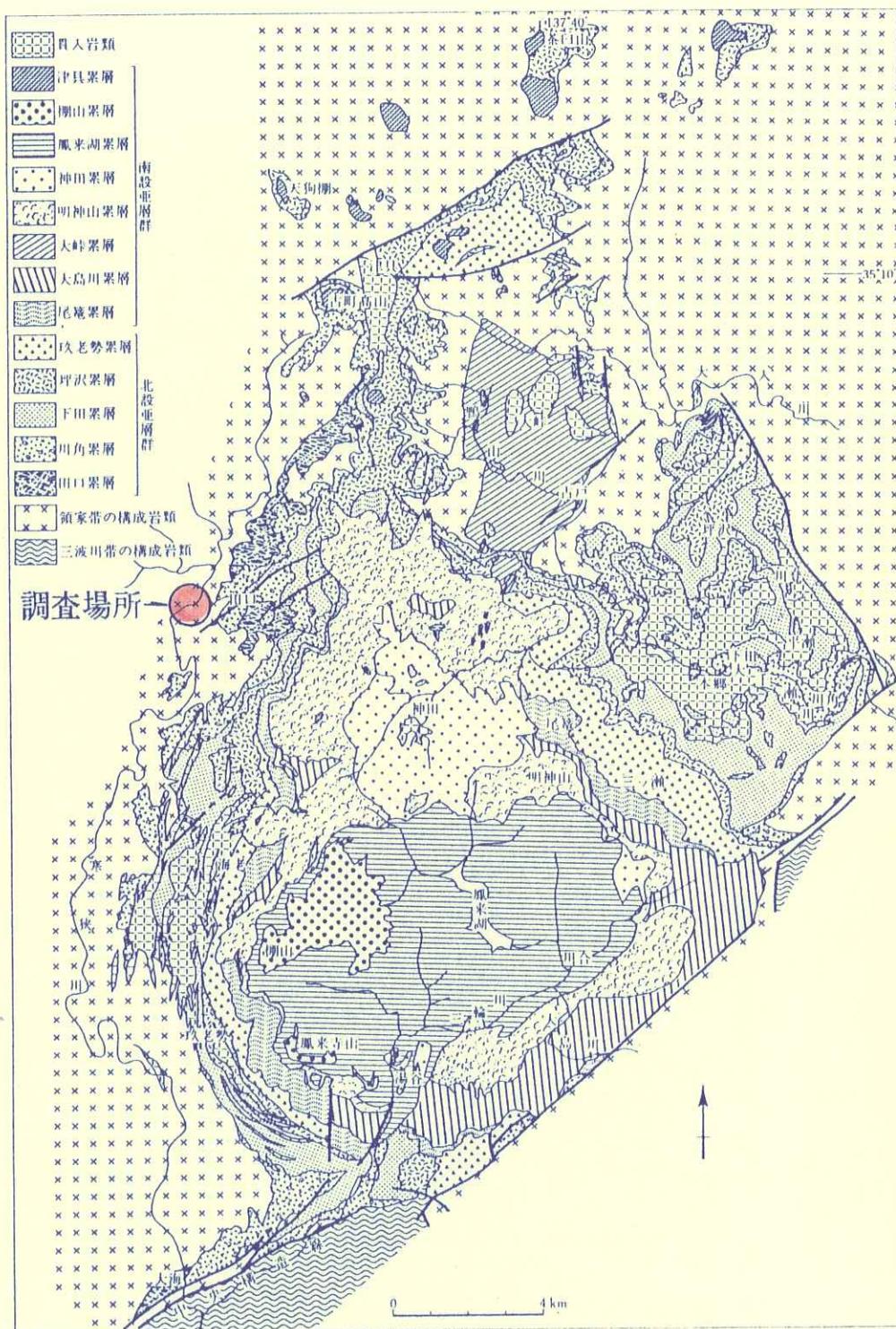


図-3.4 調査地周辺の新第三系を中心とした地質図(日本の地質 中部地方Ⅱより引用)

#### 4) 活断層、断層

「新編 日本の活断層(東京大学出版会)」によれば、調査地に最も近接した活断層としては、中央構造線、新野断層がある。しかし、いずれの活断層も調査地であるダムサイト候補地から7km以上離れており、北東—南西方向である。

中央構造線の確実度はⅠ、新野断層はⅡである。ここでの確実度の基準は空中写真判読をもとに、以下の基準で分類している。

---

確実度Ⅰ：活断層であることが確実なもの。具体的には次のどれかの地形的特徴をもち、断層の位置、変位の向きがともに明瞭であるもの。

1)数本以上にわたる尾根、谷の系統的な横ずれ、2)ひと続きであることが確かに地形面を横切る崖線、3)時代を異にする地形面群を切っている崖線があり、古い地形面ほど変位が大きい場合、4)同一地形面の変形、5)第四紀層を変位させている断層の露頭。

確実度Ⅱ：活断層であると推定されるもの。すなわち、位置・変位の向きも推定できるが決定的な資料に欠けるもの。

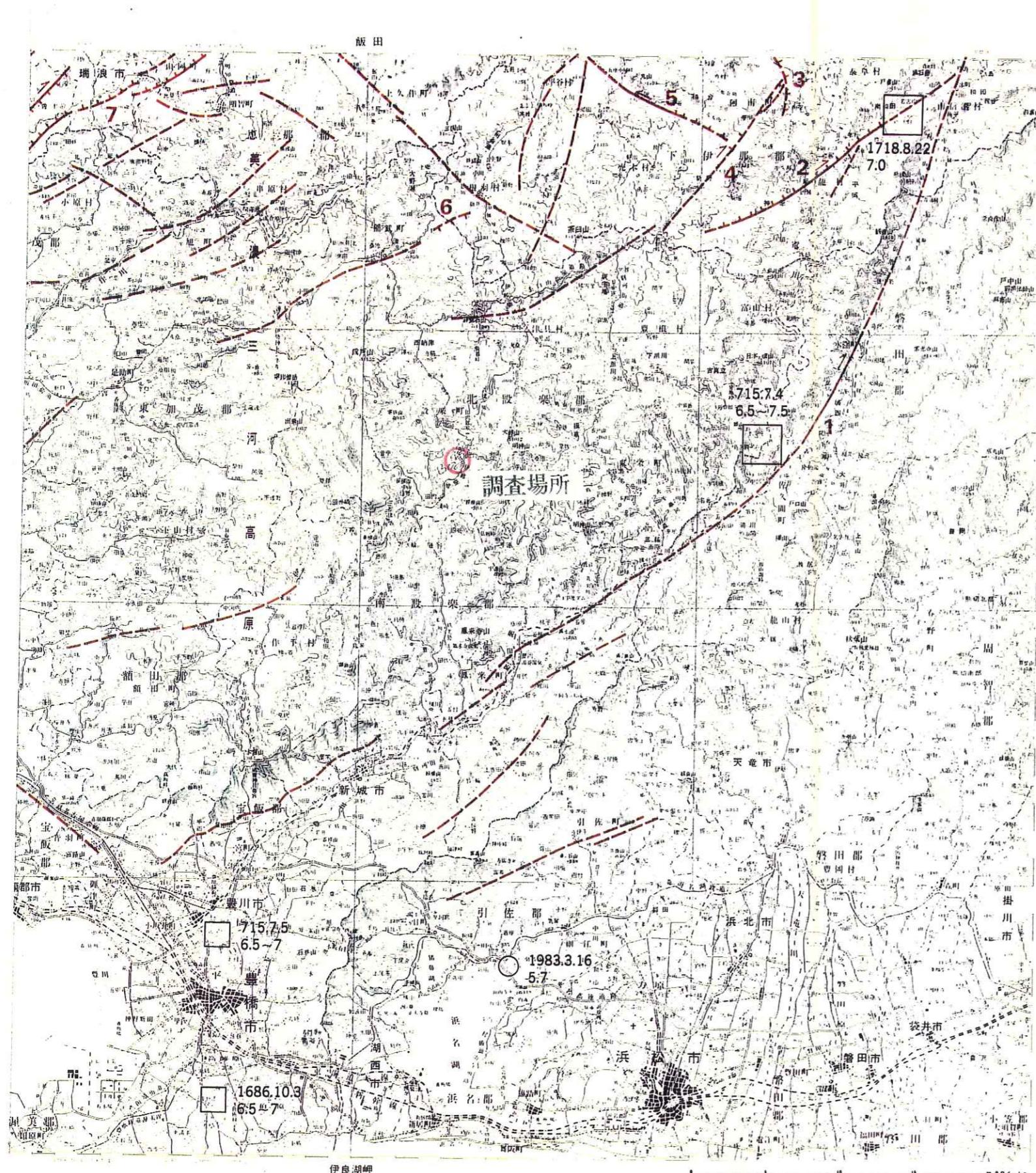
確実度Ⅲ：活断層の可能性があるが、変位の向きが不明であったり、他の原因、たとえば川や海の侵食による崖、あるいは断層に沿う侵食作用によってリニアメントが形成された疑いが残るもの。

---

図-3.5 活断層の確実度分類の基準  
(新編 日本の活断層、東京大学出版会より引用)

地質図幅「豊橋(1:200,000)」によれば、調査地の南方、約600m付近に北東—南西方向の断層が9kmの延長で分布し、さらに、その断層の南側に600mの間隔で平行に2本の断層が存在する。調査地の北、約3kmでは北東—南西方向の断層、西方、約2.4kmでは北西—南東方向の断層が存在する。

次頁の図-3.6に「新編 日本の活断層(東京大学出版会)」より引用した調査地周辺の活断層分布図を示す。



断層番号	断層名	図幅番号	確実度	活動度	長さkm	走向	傾斜	断層形態	変位基準	年代10 <sup>4</sup> 年	断層変位		平均変位速度m/10 <sup>3</sup> 年	備考・文献
											上分離側	下分離側	横ずれ分量m	
① 中央構造線*	2 I C (52)	NE	屈曲*	尾根・谷**				溝状凹地*	山地斜面	R(100~400)				* 61(23)参照、7)8に図示 ** 墓類家一水窪間 ● 大沼付近 ▲ 70°~80°S ◆ 寒狩川東岸、走向N68°Eで幅約1mの未固結断層粘土を伴う
			S*	断層露頭**				設楽層群/庄崎岩類						
②+(平岡断層)*	1 I B-C 20	ENE	屈曲	尾根・谷*				屈曲	尾根・谷*	S	R			* 61(7)8(23)に図示 ** 稲山・滝付近 △ 中河内北東
			II					高度不連続	尾根		R(100~150)	R(100~250)		
③+下伊那竜西断層*	1 II B-C (4)	NS	高度不連続	山地高度				W*	花崗岩/富草層群	W			* 10)、6)-8)に図示 ** 11)12)参照、例えば、田上で、N14°E 55°W、早稲田で NS 50°W付近	
			W*	断層露頭*										
④ 鎌ヶ沢断層*	1 II B-C 14	NE	屈曲	尾根・谷**				低断層崖*	段丘面	E(10)	R			* 61(7)8(23)に図示 ** 新野北東 ● 帯川の南 △ 北東端部
			II					高度不連続	山地高度	W				
⑤(鎌ヶ沢断層)	5 I B 10	WNW	屈曲	尾根・谷**				尾根*		L(100~250)				* 61(7)8(23)に図示 ** 金谷一鎌ヶ沢付近 △ 東部
			II					高度不連続		S				
⑥(仙路峠南断層)	5 II C 3	ENE	低断層崖	山地緩斜面						N(10)				

## 凡例

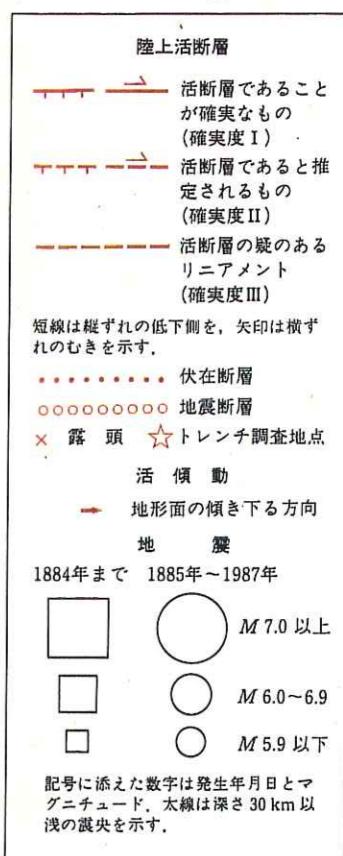


図-3.6 調査地周辺の活断層分布図  
(新編 日本の活断層、東京大学出版会より引用)

## § 4. 調査結果

### 4.1 地表地質踏査結果

地表踏査はダムサイト候補地の中・下流案を中心に、全体的な地質の概要とボーリングで得られたデータの補足、見直しをするため実施した。

なお、地権者の了解が得られていない部分があるため、主な道路及び河川沿いのみを踏査した。

踏査は1/25,000の地形図、岩石ハンマー、クリノメーター、ルーペー、カメラ、コンバックスなどを携帯し、以下の項目に留意して行なった。

#### 岩石、地層の露頭での観察事項

##### 岩石の種類

地 層 分布状態（整合、不整合、走向、傾斜）

岩 相 割れ目状況（分布、方向、連続性、頻度、種類）

層理、片理の特性（方向、間隔、走向、傾斜）

岩 質 風化変質の状態（地表部と深部の状態の推定）

割れ目の特性（緩み状態、挟在物、走向、傾斜）

地質構造 断層（方向、連続性、破碎帶の幅と状態、リニアメント）

褶曲形状（背斜、向斜、微褶曲）

#### 岩石露頭の無い箇所での観察事項

被 覆 層 種類（表土、崖錐、砂礫など）

成因（河成、風成、風化残積、崩積土、段丘）

性状（締まり具合、硬軟、粒度、含水）

被 覆 物 分布（厚さ、広がり、形状、連続性）

植生（樹種、樹齢、人工、自然）

#### 地形の観察事項

谷形状（谷幅、水深、河川勾配、山腹傾斜）

平坦面形状（段丘その他）

特殊地形（地滑り、斜面崩壊など）

#### 地表水、地下水

湧水口、湧水量、伏流など

地表地質踏査の成果は巻末図面の「調査位置及び地質平面図」に示し、露頭・地形状況のカラー写真を添付し報告した。また、地表地質踏査と合わせて空中写真判読を行なった。

## 1) ダムサイト毎の地形

### ① 中流案

寒狭川の河床幅は約20mで、この付近で最も河床幅が狭く、流れも早い。流路はダム軸手前、約100mで南流しているものが西へ屈曲し、それから南西にむかっている。

河床付近には巨礫（直径3~5m）が数多く点在し、その供給源は主に、左岸側からの落石と推察される。また、この付近の水深は所によっては深くなり、淵が点在している。

左岸側では崩壊地形が認められ、その下方には直径0.5~1.0m程度の転石を主体とする崖錐性堆積物が分布している。

左岸側の山腹傾斜は標高450mまで46°程度の急斜面、標高450m以高では26°程度となり尾根頂上に至る。

右岸側も標高450mまでは41°程度の急斜面、標高450m以高では22°程度となり、尾根頂上部から田口の平坦面に至る。

### ② 下流案

この付近の寒狭川は下流案ダム軸を中心に、上流、下流ともに200mくらいの範囲で北東から南西方向に直線状で流下している。ダム軸付近の河床幅は25m程度、河床には砂と礫が点在するが、中流案ダム軸付近の礫と比べると、その礫径は小さく淘汰良好である。

左岸側の山腹傾斜は尾根付近まで37°程度の単調な傾斜で尾根に至る。

右岸側の山腹傾斜は河床付近でやや急なもの、32°程度の単調な傾斜が連続する。

## 2) 地質各説

地表地質踏査、既往報告書、ボーリング結果により作成した調査地での層序表を表-4.1に示し、下位に分布する地層から層相、土木工学的特徴等について述べる。

表-4.1 調査地付近の層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物		R d 寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
	新第三紀 中新世		崖錐性堆積物		d t 主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
中生代	古第三紀		変質玄武岩 (設楽層群)		B a 優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
	白亜紀		領家花崗岩類	花崗岩 (新期花崗岩類・三都崎花崗岩)	G r 優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。Gd, Gnとの境界は明瞭である。
中生代	ジュラ紀			花崗閃綠岩 (古期花崗岩類・清崎花崗閃綠岩)	G d 有色鉱物の多い細粒～中粒花崗閃綠岩。Gnと調和的に存在し、両者の境は漸移的に変化する。一部で弱い片状構造が認められる。
	三疊紀		領家變成岩類	縞状片麻岩類	G n 黒雲母、石英と長石からなる黒色と淡灰色の縞状構造が顕著に発達する。縞状構造は微褶曲を繰り返し、片理面は比較的密着し、剥離性は弱い。縞状片麻岩の大半の源岩は、泥質岩起源であり、一部で砂質岩も混入する。
古生代 (源岩の堆積)					

### ① 縞状片麻岩 (Gn)

調査地の基盤をなし、最も広く分布する。源岩はほとんど泥質岩、しばしば砂質岩を挟んだり、珪質な部分も認められる。源岩が砂質な部分は泥質岩に比べて堅固、特に顕著なのは下流案ダム軸下流、約200mの寒狭川が大きく南へ屈曲する付近であり、砂質岩の部分によって川の流路が変わっている。

岩相は石英・長石からなる優白色の部分と、黒雲母の黒色の部分が交互に分布し、縞状構造を形成している。一般に、優白色の部分は1cm以下、黒色部分の層厚は数mm以下である。河床付近にある縞状片麻岩の露頭は比較的新鮮、片理面に沿っての剥離性は弱い。片理面の走向はE-W～75°W、傾斜は70°～90°Nが一般的である。

## ② 花崗閃綠岩 (G d)

調査地ではレンズ状の小岩体で点在し、縞状片麻岩 (G n) に調和的に貫入する。一般に細粒～中粒の花崗閃綠岩からなり、縞状片麻岩 (G n) との境界は不明瞭であることが多く、稀に赤色のザクロ石の結晶を含む。また、弱い片状構造が所々で認められ、各鉱物粒子は若干変形している。

河床付近の露頭では、ほぼ新鮮な状態を保ち、緻密で堅固である。

## ③ 花崗岩 (G r)

既往報告書（昭4年度 設楽ダムサイトボーリング調査）で記載されており、調査地の北東端において、寒狭川の河床～左岸山腹にかけて分布する。少量の黒雲母などからなる有色鉱物を含むが、優白色で細粒～中粒へと変化する。本岩の鉱物組成も、石英閃綠岩に変化することがある。岩石は、新鮮部では堅固緻密で、ハンマーの打撃によって金属音を発する。本岩は、節理が比較的少なく、上流ダム軸付近より上流の河床で露岩が多い。

## ④ 変質玄武岩 (B a)

今回のボーリング地点D 1 の下流、約80m付近の河床に貫入小岩体として露頭している。したがって、その部分だけ寒狭川の河床が茶褐色を呈し、なめらかで平坦である。岩相は細粒、緻密、塊状無層理であり、節理やその他の割れ目も少ない。

## ⑤ 崖錐性堆積物 (d t)

主に礫混り土砂からなるが、所によつてはほとんど礫からなる落石堆である。寒狭川河床付近の山麓、谷沿いなどに広く分布する。

## ⑥ 現河床堆積物 (R d)

寒狭川河床に広く分布する砂、礫からなる未固結堆積物。特に中流案ダム軸付近の河床には、直径5m以上の巨礫が数多く分布している。下流案ダム軸付近の河床には、直径0.3m～0.5m程度の亜円礫が顕著である。

### 3) 断層、破碎帯

既往報告書（昭4年度 設楽ダムサイトボーリング調査）によれば、表-4.2に示す4つの破碎帯(F-1～F-4)が記述されている。

D1(下流案)のボーリングと踏査結果より、新たな破碎帯を発見し、F-5とした。

表-4.2 破碎帯一覧表

破碎帯No.	露頭位置	走向、傾斜	破碎帯の性状	備考
F-1	上流案右岸道路切土面	N34W, 64W	破碎帯幅2m以上、断層角砾(Φ20~50cmを含む)D級破碎帯。湧水なし。	「昭4年度 設楽ダムサイトボーリング調査」で確認
F-2	"	N82E, 85N	破碎帯幅3m以上、まさ状化の進んだD級破碎帯。湧水なし。	"
F-3	上流案右岸沢部	N32E, 40W	破碎帯幅0.2~0.5m、割れ目の多いC <sub>L</sub> 級破碎帯、表層閉口。	"
F-4	不明	不明	確認幅0.15m、M2ボーリングで確認される。	"
F-5	下流案左岸道路下流切土面	N39W, 75W	確認破碎幅2.0m以内、まさ状化の進んだD級岩盤。	今回調査で確認。

#### 4) 空中写真判読

空中写真判読は中流案ダム軸、下流案ダム軸を中心に行ない、その結果は巻末図面「調査位置及び地質平面図」に示した。

空中写真判読により抽出した崩壊地、リニアメントを表-4.3に示す。

表-4.3 空中写真判読結果一覧

サイト名	リニアメント	地すべり地形	崩壊地形
上流案	<ul style="list-style-type: none"> <li>・左岸河岸部に1条、N-S系、明瞭、連續性有り（破碎帯F-1に対応）。</li> <li>・右岸河岸部に1条、NE-SW系、不明瞭、連續性乏しい。</li> <li>・右岸斜面部に1条、N-S系、不明瞭、連續性乏しい。</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>・右岸斜面上流側、約50~100mに分布、幅約40m/長さ約100m。古い滑落地形、滑落崖の直下に崩積土やや厚い可能性あり。舌端部は、沢筋にかかり不明瞭。</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>・特に大きな崩壊地形は認められない。</li> </ul>
中流案	<ul style="list-style-type: none"> <li>・右岸斜面部に1条、E-W系、不明瞭、連續性乏しい。</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>・右岸斜面上流側、約350~450mに分布。幅約70m/長さ約120m。古い滑落地形、滑落崖の直下に崩積土やや厚い可能性あり。</li> <li>典型的な角型の平面形状、舌端部は不明瞭。</li> </ul>	<ul style="list-style-type: none"> <li>・右岸斜面サイト上部EL=480~510m付近。幅約100m/長さ50~70m、滑落崖不明瞭。</li> <li>・右岸サイト上流側に2箇所程度、幅約25~40m/長さ25~40m。</li> <li>・左岸斜面サイト、ダム軸の上流と下流側に近接して各1箇所、幅約100m/長さ約80m。</li> </ul>
中流案	<ul style="list-style-type: none"> <li>・左岸斜面に1条、E-W系、不明瞭、連續性乏しい。</li> </ul>	特に認められない。	左岸斜面サイトダム軸の上流、下流側に各1箇所。幅約100~120m/長さ約80m、滑落崖不明瞭、現在は安定。

( 「平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査」報告書を基に編集 )



Ph-1  
中流案ダムサイトを上流側から望む。  
ダムサイト付近で河幅が狭くなっている。

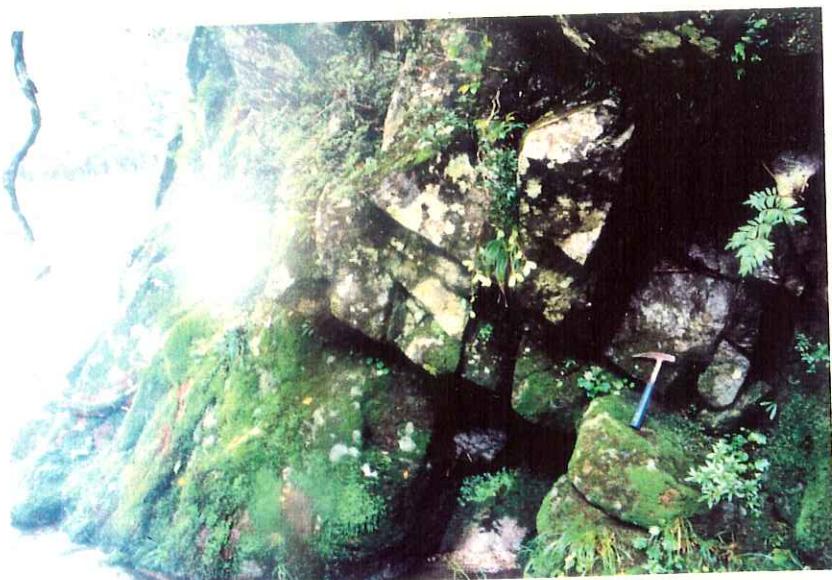
Ph-2  
中流案ダムサイドを下流側から望む。  
河床には巨礫が点在し、流れは急である。





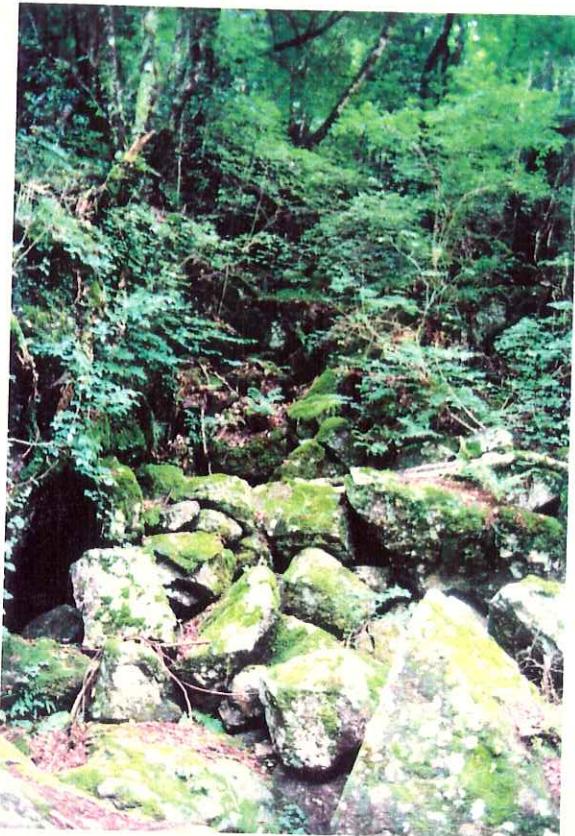
Ph-3

縞状片麻岩の露頭、寒狭川の攻撃斜面  
に相当し、急崖を形成する。



Ph-4

花崗閃緑岩の露頭、2方向の節理系が  
発達し、表面は苔に覆われているもの  
の、新鮮、堅固である。



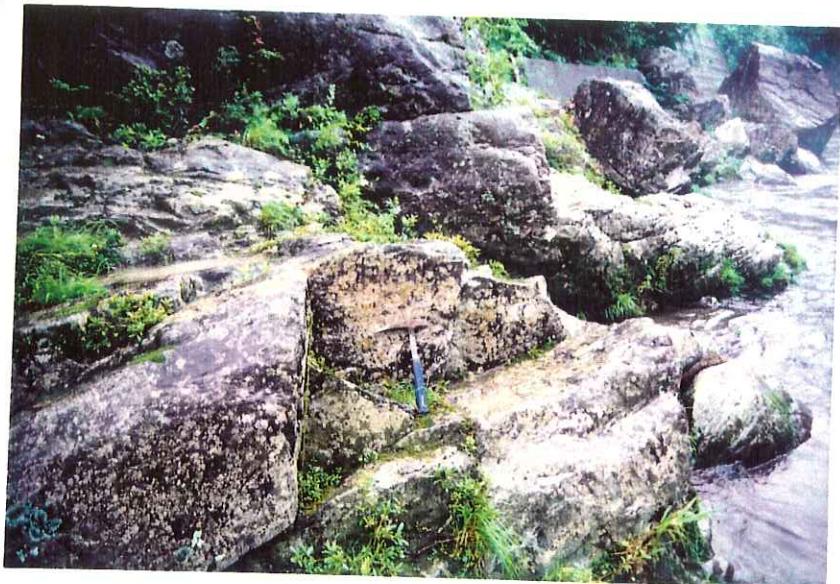
Ph-5

崩壊跡と思われる転石群、礫径は1m以上の花崗閃緑岩や縞状片麻岩である。



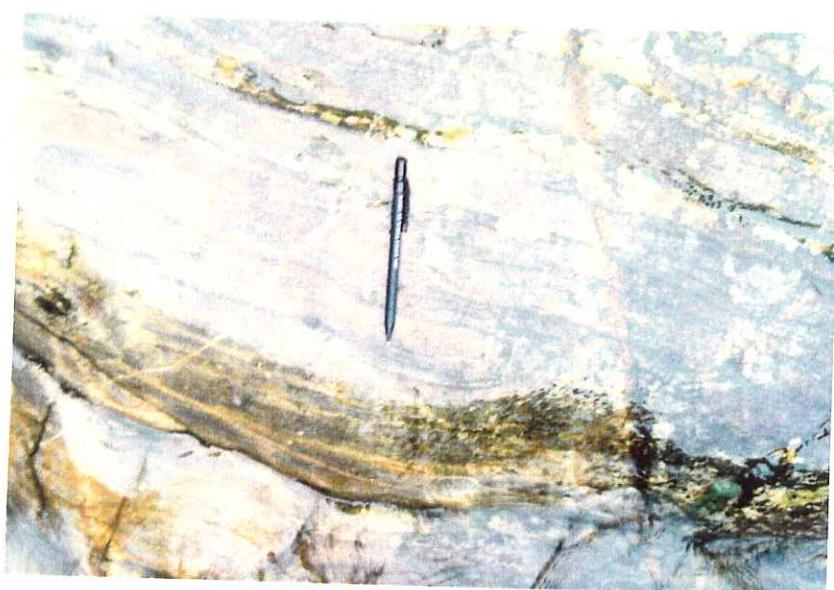
Ph-6

中流案ダムサイトを左岸から望む。



Ph-7

縞状片麻岩の露頭、河川の侵食により  
露頭は新鮮な状態（C<sub>II</sub>級）である。



Ph-8

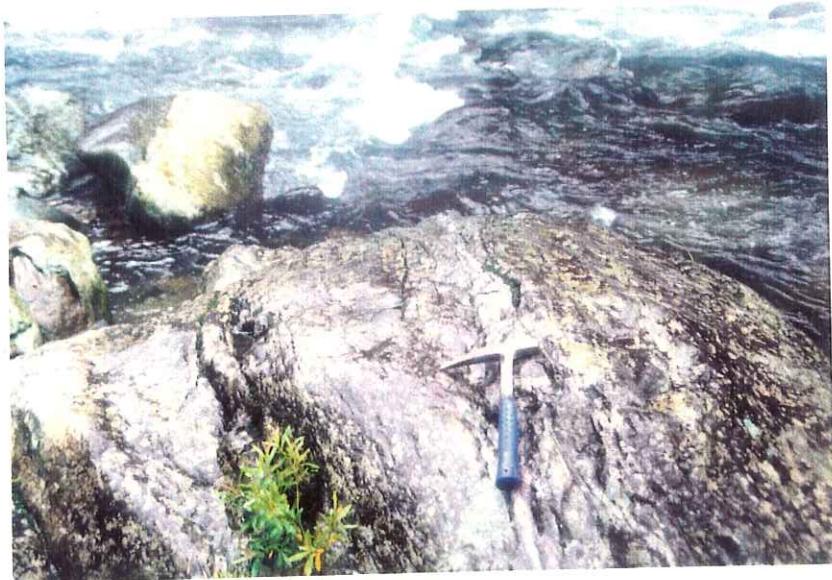
縞状片麻岩の片理面の近撮、小刻みに  
波打って縞状構造を形成している。



Ph-9  
縞状片麻岩の片理面を横切る花崗岩質の岩脈、脈の層厚は約4cm。



Ph-10  
寒狭川河床に露岩する変質玄武岩。酸化を受け、茶褐色を呈している。



Ph-11  
河床の縞状片麻岩の露頭、比較的片理面の発達は乏しい。

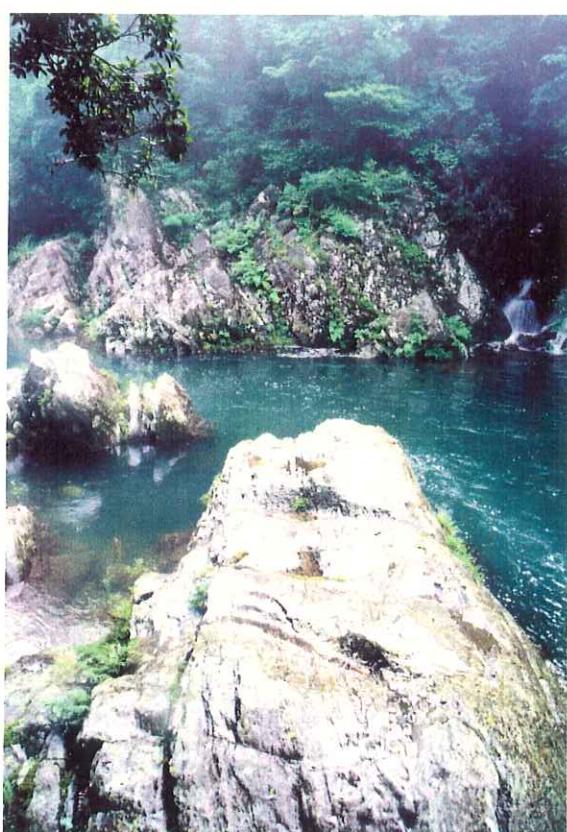


Ph-12  
片理面を直交する石英脈。



Ph-13

石英・長石質な薄層と黒雲母の薄層が規則正しく交互に繰り返し連続している縞状片麻岩。

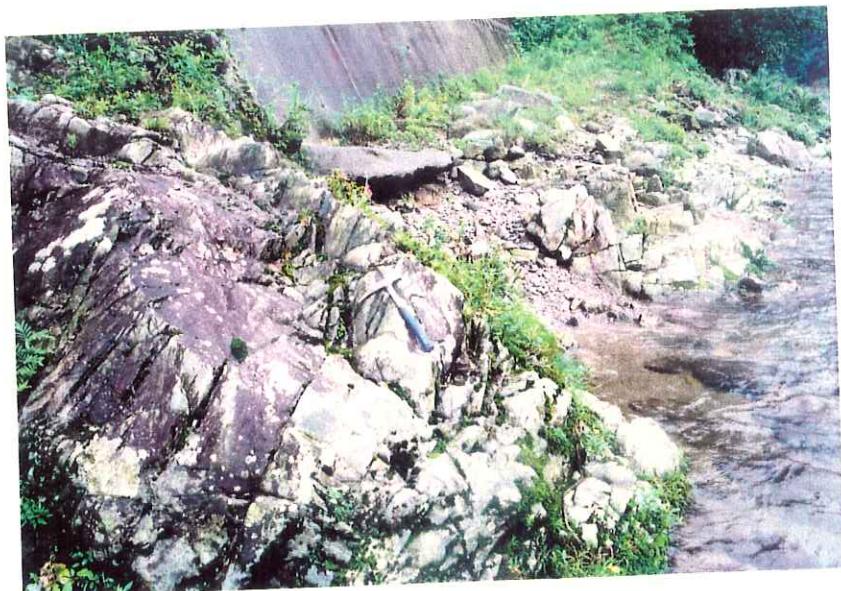


Ph-14

縞状片麻岩の源岩が砂質な箇所が岬のような形状で河川の侵食を免れてい



Ph-15  
縞状片麻岩の源岩が砂質な部分の近撮  
黒雲母が多く介在している。



Ph-16  
花崗閃緑岩の露頭、全体にわたって細  
粒で石英、長石が多い。



Ph-17  
ハンマーの左側には花崗閃綠岩、右側  
には縞状片麻岩が露頭する。



Ph-18  
破碎質な露頭、ハンマー付近を中心に  
粘土化している。



Ph-19

縞状片麻岩の露頭、片理面、それに直交する節理にそって、剥離が認められる。



Ph-20

縞状片麻岩の露頭。

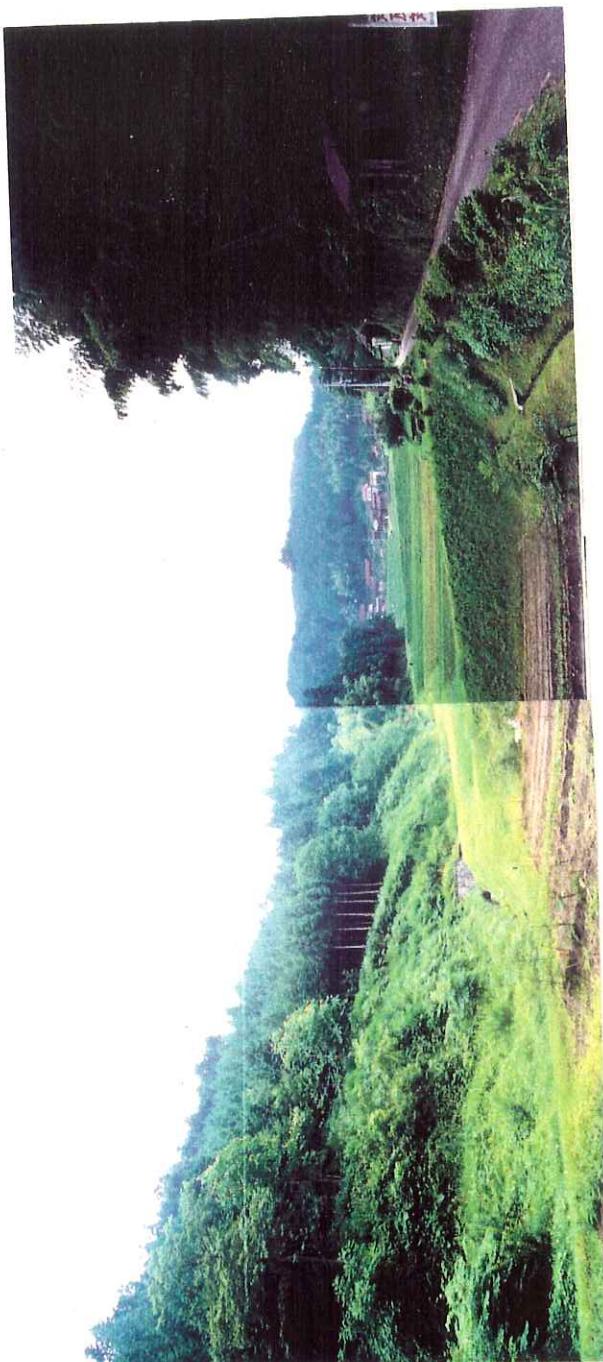


PH-21  
粗粒花崗岩の露頭、一部ペグマタイト  
脈が認められる。



Ph-22  
縞状片麻岩の露頭、片理面に沿って剥  
離している。

Ph-23  
松戸地区の谷の出口からの遠景。

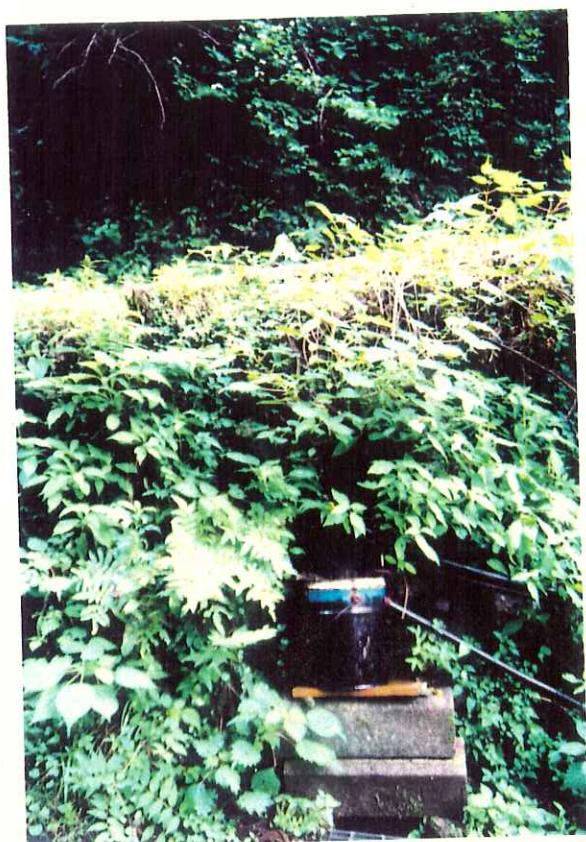


Ph-24  
松戸地区の寒狭川寄りの尾根から西側  
を望む。尾根は削られ畷となつており  
その長もなだらかな地形の尾根とな  
つている。



Ph-25  
松戸地区の寒狭川寄りの尾根から東側  
を望む。尾根は削られ畑となつてい  
る。





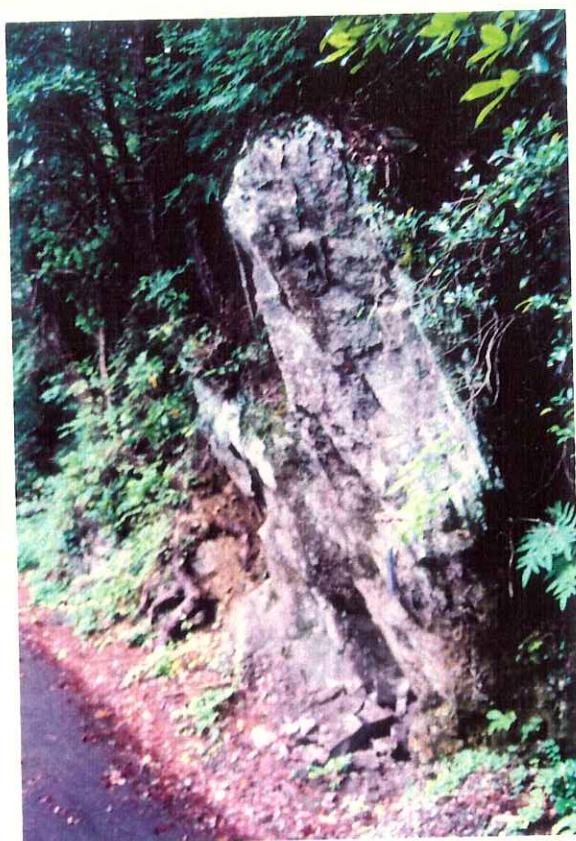
Ph-26  
切土法面からの湧水を取水し、塩ビホースで送水している。



Ph-27  
砂防堰堤の湧水を取水し、塩ビホースで送水している。



PH-28  
縞状片麻岩が露岩する沢から水を取水  
している。



Ph-29  
林道脇に露頭する風化を受けた縞状片  
麻岩。

## 4.2 ボーリング調査結果

### 1) ボーリングコア観察の基準

ボーリングコア観察の際には、「建設大臣官房調査室監修：ボーリング柱状図作成要領(案)解説書、昭和61年11月」に準拠して、岩級区分、コア形状、割れ目状況、硬軟、変質等の判断をおこなった。

表-4.4.1 ボーリングコア判定基準その1

ボーリングコア鑑定についての岩盤等級区分基準（硬質塊状岩盤）<sup>18)</sup>

岩盤等級	対象岩盤の一般的目安としては、新鮮な岩石のテストピースの自然乾燥一軸圧縮強度が800kgf/cm <sup>2</sup> 以上のもの。 新鮮岩の露頭部における岩石のハンマーの打撃によって、一般に金属音が発生する。	
	岩盤の一般的性状	ボーリングコアの状態
A	岩質はきわめて新鮮で、火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は全く風化変質しておらず、また節理はほとんど分布していない。岩盤としてはきわめて堅牢、固密である。	コアは100cm以上の棒状をなし岩質極めて新鮮で、コアの表面は非常になめらかであり、節理は認められない。(すなわち、コア箱1mにおいては、割れ目の認められないintact rockである) コアの採取率は極めてよい。
B	岩質は新鮮で、火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子はほとんど風化変質していない。また節理の分布はまばらであり、密着している。岩盤としては堅牢、固密である。	コアは40～50cm前後の長柱状が主体をなし、岩質は新鮮で、コアの表面はなめらかである。節理の分布は少なく、密着している。節理面は稀に汚染されていることもある。コアの採取率は極めてよい。
C <sub>H</sub>	岩質はおおむね新鮮、堅硬であるが、火成岩では造岩鉱物中、長石類および雲母、角閃石などの有色鉱物がわずかに風化変質している場合もあり、また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物がわずかに風化変質している場合もある。節理はかなり分布しており、また節理面は風化変質をうけて変色汚染されている場合が多く、ときには風化物質がうすく付着していることもあるが、一般にはおおむね密着している。岩盤としては堅固である。	コアは10～30cm前後の柱状が主体をなし、岩質はおおむね新鮮で、コアの表面はおおむねなめらかである。 節理はやや発達し、節理面はしばしば淡褐色に風化変質しているが、風化変質は内部まで進んでいない。時に節理面には薄く風化物質が付着することもある。 コアの採取率はよい。
C <sub>M</sub>	岩質は一般にやや風化変質している。このうち火成岩では石英を除き、長石類および有色鉱物は風化を受け、しばしば褐色あるいは赤褐色を呈している。また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物が風化変質し、火成岩の場合と同様、しばしば褐色あるいは赤褐色を呈している。節理は開口し、しばしば粘土あるいは風化物質を挟んでいる。このクラスの岩石中には細かな毛髪状割れ目が多量に胚胎していることが多い。 その他、岩質は新鮮であっても、開口節理の分布が著しく、クラッキーな状態を示すものもこのクラスに含まれている。	コアは10cm前後の短柱状が主体をなし、岩片状をなす場合でも組合せると円柱状になる。岩質はやや風化変質しておりコアの表面はおおむね粗面を呈する。節理面は風化汚染され、内部まで風化が進んでいる。コアバレルからコアを抜いた時新たな割目が生じる。コアの採取率はおおむね80%以上。岩質が新鮮でも、開口節理が発達し、コア長の短いものはこの岩級に含まれる。
C <sub>L</sub>	火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は著しく風化を受けているために、岩石全体としても一般に褐色あるいは赤褐色を呈する。節理は開口し、粘土および風化物質の挟在が著しい。このクラスの岩石では細かな毛髪状の割れ目の分布が著しく、さらにこの割れ目に沿って風化も進んでいる。その他、岩質は新鮮であっても、開口節理の分布が著しく、石積状の産状を示すのもこのクラスに含まれる。	コアはおおむね岩片状が主体をなし、組合せても円柱状にすることは難しい。岩質は風化している為、コアの表面はザラザラし、一般に褐～茶褐色を呈する。風化変質は節理付近のみならず全体に進んでいる。コアバレルからコアを抜いた時崩壊し易い。採取率はおおむね80%以下。 短柱状コアと砂～粘土状コアが繰り返す場合もこの岩級に含まれる。
D	火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は著しく変化を受けしばしば砂状および粘土状を呈する部分が見られる。このクラスの岩盤では節理の分布はむしろ不明瞭である。	コアはおおむね砂～粘土状を呈し、一見岩盤被覆層との区別は難しいが、相対的に綺り度よい。 通常の清水掘りでは、ダブルコアチューブを用いてもコア採取率は著しく悪い。

表-4.4.2 ボーリングコア判定基準その2

表2.2 コア硬軟区分判定表

記号	硬軟区分
A	極硬、ハンマーで容易に割れない。
B	硬、ハンマーで金属音。
C	中硬、ハンマーで容易に割れる。
D	軟、ハンマーでボロボロに碎ける。
E	極軟、マサ状、粘土状。

コア割れ目状態判定表

記号	割れ目状態区分
a	密着している、あるいは分離しているが割れ目沿いの風化・変質は認められない。
b	割れ目沿いの風化・変質は認められるが、岩片はほとんど風化・変質していない。
c	割れ目沿いの岩片に風化・変質が認められ軟質となっている。
d	割れ目として認識できない角礫状、砂状、粘土状コア。

コアの形状区分の例（花崗岩）

区分	コア形状	コア長(cm)	摘要
I	棒状	50cm以上	
II	長柱状	15~50	
III	短柱状	5~15	ほとんどが円形のコア
IV	岩片状	5cm以下	不円形コアが多い
V	れき状		コア形を残す
VI	砂状		岩形、コア形なし

表2.5のVIIの主として粘土状のものは、花崗岩では通常みられない。

コア形状区分判定表

記号	模式図	コア形状
I	---	長さ50cm以上の棒状コア。
II	—×—	長さが50~15cmの棒状コア。
III	×××××	長さが15~5cmの棒状~片状コア。
IV	□□□□□□□□□□	長さが5cm以下の棒状~片状コアでかつコアの外周の一部が認められるもの。
V	△△△△△△△△△△	主として角礫状のもの。
VI	△△△△△△△△△△	主として砂状のもの。
VII	□□□□□□□□□□	主として粘土状のもの。
VIII	---	コアの採取ができないもの。スライムも含む。(記事欄に理由を書く)

コア風化区分表（花崗岩の例）

記号	風化の程度
α	非常に新鮮である。造岩鉱物の変質はまったくない。
β	新鮮である。有色鉱物の周辺に赤褐色化がある。長石の変質はない。
γ	弱風化している。有色鉱物の酸化汚染がある。長石の部分的な変質(白色化)がある。
δ	風化している。有色鉱物が黃金色あるいは周辺が褐色粘土化している。長石の大部分が変質している。
ε	強風化している。石英および一部の長石を除きほとんど変質し原岩組織は失われている。

2) M 2 (中流案) の地質、岩盤状況

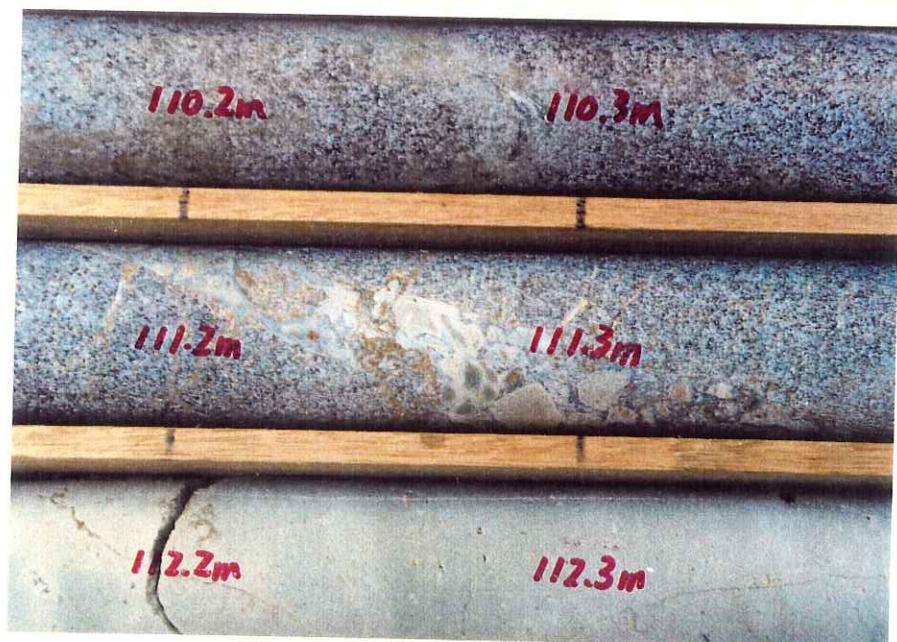
孔口標高=346.48m 総掘進長=130.00m 掘進角度=70°(鉛=90°~水平=0°)

掘進方向=N3°W

表-4.5 M 2 地質・岩盤状況

掘進区間 (m)	地 質 状 況
0.0~0.2	礫混り土砂からなる表土。
0.2~7.8	礫混り土砂からなる崖錐堆積物。礫はコア長=50cmとなるような縞状片麻岩の巨礫が含まれており、礫自体は比較的新鮮、堅固である。
7.8~13.2	片麻岩、7.8m~9.2mは風化により、コア表面が茶褐色に変色している。(岩着)
13.2~13.4	少量の粘土が混入する破碎ゾーン。
13.4~26.9	黒雲母の割合が多く、縞状構造を呈す片麻岩。17.4m~17.7mは石英、長石分が多い。割れ目は若干風化する所あり。
26.9~32.7	細粒~中粒の花崗閃緑岩。28.2~28.8m、29.8~32.7mは細粒で有色鉱物が多い。
32.7~34.7	縞状構造が不明瞭、不規則に波打つ片麻岩。
34.7~36.9	花崗閃緑岩、鉱物粒子は深度方向にむかって、徐々に大きくなり、有色鉱物が少なくなる傾向が認められる。
36.9~42.3	全体にわたって、縞状構造の発達が乏しい片麻岩。
42.3~42.6	アPLIT質の岩脈。
42.6~96.3	片麻岩、42.6~66.0mは片麻岩の源岩が泥質岩と推察され、不規則に波打った縞状構造が発達している。但し、61.9~63.1mは花崗閃緑岩が取り込まれた様な岩相を示す。66.0~96.3mは片麻岩の源岩の殆どが砂質であり、一部で珪質となり、コア表面が半透明となっている部分が認められる。
96.3~99.3	中粒花崗閃緑岩、所々で石英脈を挟む。
99.3~100.45	縞状構造の発達が乏しい珪質な片麻岩。
100.45~106.0	中粒~粗粒の花崗閃緑岩。
106.0~106.8	優白色の花崗岩、上下の花崗閃緑岩との境は比較的明瞭である。
106.8~111.9	所々で赤色のザクロ石を含む中粒花崗閃緑岩。
111.9~116.45	塊状無層理の変質玄武岩。
116.45~122.6	細粒~中粒の花崗閃緑岩、全体にわたって有色鉱物の量が多い。
122.6~130.0	縞状構造の発達が乏しい花崗閃緑岩、126.4m~126.65m 127.6m~127.9mはアPLIT質の岩脈が挟まれる。

区間長(m)	岩級区分	岩 盤 状 況
0.0~7.8		礫混り土砂からなる。
7.8~10.0	C <sub>L</sub>	細礫~岩片状コアからなり、開口状の割れ目が発達する風化ゾーン。
10.0~13.2	C <sub>H</sub>	短柱状~長柱状コアからなり、割れ目の間隙幅はすきま状、茶褐色に変色している。
13.2~13.4	D	細礫混り粘土からなる破碎ゾーン。
13.4~14.5	C <sub>L</sub>	礫状~岩片状コアを主体とし、66.8m付近では粘土混り細礫状である。割れ目の間隙幅はすきま状割れ目に沿って一部軟質化している。
14.5~66.75	C <sub>H</sub>	長柱状~棒状コアを主体とし、割れ目の間隙幅は密着状、割れ目沿いに若干の変色が認められるものの、新鮮な岩盤状況が連続している。
66.75~70.0	C <sub>L</sub>	礫状~岩片状コアを主体とし、66.8m付近では粘土混り細礫状である。割れ目の間隙幅はすきま状割れ目に沿って一部、軟質化している。
70.0~72.0	C <sub>M</sub>	短柱状コアからなり、割れ目の間隙は密着状、割れ目はほとんど変質が認められない。
72.0~75.0	C <sub>H</sub>	長柱状コアを主体とし、新鮮な岩盤状況である。
75.0~80.6	C <sub>M</sub>	短柱状~長柱状コアからなるが、短柱状コアを主体とする。コア表面、割れ目ともに新鮮な岩盤状況である。
80.6~85.5	C <sub>M</sub> ~C <sub>H</sub>	短柱状~長柱状コアからなり、コア表面、割れ目ともに新鮮である。割れ目の間隙幅は、一部開口状となる。
85.5~90.0	C <sub>H</sub>	長柱状コアを主体とし、割れ目は所々で変色している。
90.0~105.0	C <sub>M</sub>	短柱状コアを主体とし、所々で長柱状コアや岩片状コアとなる。割れ目は殆ど、新鮮~若干変色し割れ目の間隙幅も密着している。
105.0~130.0	C <sub>H</sub> ~ C <sub>H</sub> (B)	長柱状~棒状コアからなる非常に新鮮な岩盤状況特に、107.0~110.5m、117.0~122.0mはB級岩盤である。



Ph-V

写真中央付近はL=111.3m付近、マグマが母岩（花崗閃緑岩）の割れ目に沿って浸透している。



Ph-VI

変質玄武岩と花崗閃緑岩との境界の様子、変質玄武岩は細粒となっている。

## 3) D 1(下流案)の地質、岩盤状況

表-4.6 D 1 地質・岩盤状況

孔口標高 = 326.37m 堀進長 = 120.00m 堀進角度 = 90°

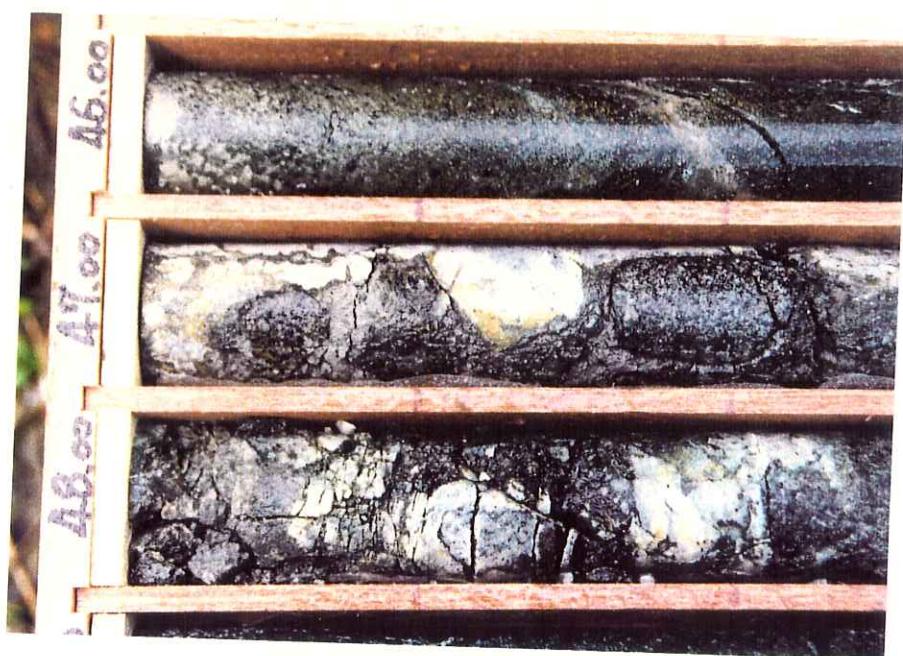
深 度 (m)	地 質 状 況
0.0~2.7	埋土、旧護岸からなり空隙多い。
2.7~4.25	現河床堆積物、砂、礫からなる。
4.25~6.4	片麻岩の風化帯、一部でマサ状を呈し、破碎帶の可能性あり。
6.4~9.7	破碎帶、所々で源岩組織を残すものの、礫混り粘土からなる。
9.7~12.1	一定の傾斜(70°程度)で縞状構造が発達する片麻岩。 11.85m付近でアプライト脈が貫入している。
12.1~12.3	優白色のアプライト脈。
12.3~13.2	片麻岩。
13.2~14.0	破碎帶、礫混り粘土からなり、所々で破碎帶粘土が混入している。
14.0~14.5	片麻岩、石英と長石からなる優白色の脈が不規則に分布している。
14.5~15.2	アプライト脈。
15.2~36.0	縞状構造が発達する片麻岩、黒雲母脈が多い。
36.0~45.5	細粒～粗粒花崗閃緑岩。有色鉱物の量のバラツキが大きく色調や層相が変化する。石英質の岩脈が所々で貫入し、片麻岩の縞状構造と調和的に分布している。
45.5~55.4	破碎帶、全体にわたって若干の変質を受け、割れ目に沿って粘土化が著しい。特に53.0~54.9mは粘土が多い。源岩組織は所々で残存している。
55.4~56.7	56.2~56.4mは石英質のペグマタイト脈からなるが、その他の部分は中粒花崗閃緑岩からなる。
56.7~62.9	破碎帶、割れ目に沿って粘土化、あるいは軟弱化が認められ、56.7~57.5m、60.3~60.9m、61.9~62.9mは礫混り粘土あるいは粘土からなる。
62.9~72.3	所々で石英脈を挟む中粒花崗閃緑岩。
72.3~120.0	片麻岩、石英と長石からなる優白色脈と黒雲母の黒色脈が縞状構造を形成している。但し、90.0~93.5mは縞状構造の発達が乏しく、ザクロ石が点在する。

深 度 (m)	岩級区分	岩 盤 状 況
0.0~4.25		礫混り土砂からなる未固結堆積物。
4.25~6.4	D	粘土～礫混り粘土からなる。
6.4~9.7	D～C <sub>L</sub>	礫混り粘土からなる破碎帶。
9.7~12.1	C <sub>M</sub>	短柱状コアからなり、割れ目は茶褐色に変色し割れ目の間隙幅はすきま状である。
12.1~13.2	C <sub>H</sub>	長柱状コアを主体とするが、割れ目の間隙幅はすきま状、そのすきまには粘土が付着している。
13.2~14.0	D	礫混り粘土からなる破碎帶、13.25~13.50mは全て粘土からなる。
14.0~14.5	C <sub>H</sub>	長柱状コアを主体とし、割れ目の間隙幅はすきま状、割れ目には粘土が付着している。
14.5~15.2	C <sub>L</sub> ～C <sub>M</sub>	短柱状～長柱状コアを主体とし、コアは比較的割れやすく、割れ目の間隙幅は密着状である。
15.2~27.5	C <sub>M</sub>	短柱状～長柱状コアからなり、割れ目の間隙幅は密着状、縞状構造に沿って弱い剥離性が認められる。
27.5~28.5	C <sub>M</sub> ～C <sub>H</sub>	岩片状～短柱状コアからなり、割れ目に沿って脆く割れやすい岩盤状況。
28.5~30.0	C <sub>M</sub>	短柱状～長柱状コアからなるが、縞状構造に沿って割れやすい。割れ目の間隙幅は密着状である。
30.0~32.4	C <sub>H</sub>	長柱状コアからなる新鮮な岩盤状況。
32.4~45.5	C <sub>M</sub> ～C <sub>H</sub>	短柱状～長柱状コアからなり、割れ目の間隙幅は密着状、割れ目は若干変色が認められるもの、比較的新鮮な岩盤状況である。
45.5~55.4	D～C <sub>L</sub>	礫混り粘土～粘土からなる破碎帶、53.0～54.0m区間では粘土が多い。コア自体も脆く、割れやすい状況である。
55.4~56.7	C <sub>M</sub>	短柱状コア～長柱状コアを主体とするが、所々で岩片状コアとなる。
56.7~62.9	D～C <sub>L</sub>	岩片状コアを主体とするが、開口部には粘土が介在する破碎帶。56.7～57.5m、60.3～60.9m、61.9～62.9mでは礫混り粘土～粘土からなる。
62.9~66.8	C <sub>L</sub> ～C <sub>M</sub>	岩片～短柱状コアからなり、62.9～65.6mをのぞけば、割れ目に沿って軟質化したり、粘土鉱物が付着している。
66.8~120.0	C <sub>H</sub> ～C <sub>H</sub> (B)	長柱状～棒状コアが連続し、割れ目には緑泥石が付着しているが、新鮮な岩盤状況である。特に、68.0～72.3m、98.0～102.0mはB級岩盤である。110.0m以深の割れ目には、緑泥石の付着が顕著となる。



Ph-I

花崗閃綠岩中に赤色のザクロ石が点在する。



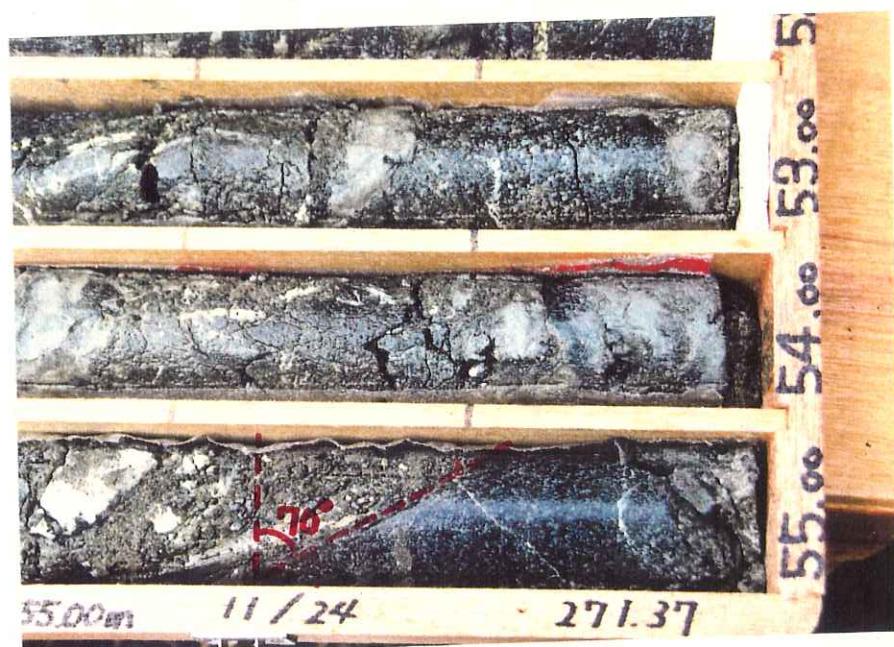
Ph-II

破碎質なコア状況、コアは軟質である。



Ph-III

破碎質なコア状況、開口状の割れ目に粘土が介在し、軟質なコアである。



Ph-IV

GL-54.9m付近の粘土と新鮮岩との境界との傾斜は約70°である。

#### 4) 岩石薄片の顕微鏡鑑定結果

M 2、D 1 のボーリングコアを用いて薄片を製作し、顕微鏡観察を行なった。

薄片の観察記録、写真を巻末資料に添付し、薄片を採取したボーリング孔、位置、顕微鏡鑑定による岩石名を下表に示す。

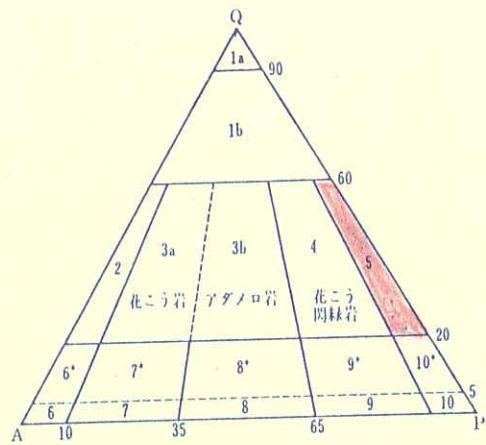
表-4.7 岩石薄片顕微鏡鑑定一覧表

資料No.	孔番	位置(m)	岩 石 名	備 考
SP- 1	M 2	17.0	花崗閃綠岩	変質作用は弱い。
SP- 2		28.0	トーナル岩	"
SP- 3		36.2	トーナル岩	"
SP- 4		40.4	トーナル岩	"
SP- 5		98.6	トーナル岩	"
SP- 6		105.5	トーナル岩	変成作用、破碎作用を受けている。
SP- 7		113.5	変質玄武岩	顕著な変質作用を受けている。
SP- 8		120.4	トーナル岩	変質作用は弱い。
SP- 9	D 1	24.5	グラノファイバー	"
SP-10		38.4	トーナル岩	著しい破碎作用を受けている。
SP-11		39.6	トーナル岩	変質作用は弱い。
SP-12		67.0	花崗閃綠岩	破碎変質作用を受けている。
SP-13		98.0	トーナル岩	"

柱状図で岩種名=片麻岩や花崗閃綠岩とした岩片から薄片を製作したところ、トーナル岩やグラノファイバー等と鑑定された。岩石薄片の岩石名は顕微鏡サイズの構成鉱物と組織から決定したものであるが、柱状図の岩石名はコアサイズ、言い換えれば肉眼鑑定による岩石名である。

次頁の図-4.1に花崗岩質岩石の分類を示すが、トーナル岩とは花崗岩に含まれ、その中でも石英と斜長石多い。

グラノファイバーは酸性半深成岩の一種、<sup>1)</sup> 石基の石英と長石が細かく規則的に<sup>2)</sup> 連晶している岩石。



(IUGSによる)

Q: 石英, A: アルカリ長石(カリ長石, アノーソクレース, Ab95以上の曹長石), P:(An5以上の斜長石) 1a: 石英岩, 1b: 石英に富む花こう質岩, 2: アルカリ花こう岩, 3: 花こう岩(3a: 狹義の花こう岩, 3b: アダメロ岩), 4: 花こう閃綠岩, 5: トーナル岩, 6: アルカリ閃長岩, 7: 閃長岩, 8: モンゾニ岩, 9: モンゾ閃綠岩, 10: 閃綠岩  
(6~10の\*印は6~10の名称に石英を冠する。たとえば10\*は石英閃綠岩のように)

図-4.1 花崗岩質岩石の分類

注釈) <sup>1)</sup> 石基: 斑状火成岩中の班晶の間をうずめている物質。班晶とは多くの火山岩や半深成岩で目立って大きく見える結晶。  
<sup>2)</sup> 連晶: 数種の結晶がある方向性をもって連接共生しているもの。

### 4.3 ルジオンテスト結果

ルジオンテストの測定結果は巻末資料に添付した。算定したルジオン値、P-Q曲線のタイプ（図-4.2のa～f）等を表-4.10.1~2「ルジオンテスト測定結果」に、図-4.3.1~2には「ルジオンテスト結果一覧図」を示した。

#### 1) P-Q曲線のタイプ分類

P-Q曲線は一般的に、以下に示すような6つのタイプに大別され、6つのタイプ(a～f)から想定される岩盤状況は、次の通りである。

- a：岩盤が透水性の面から弾性的なタイプ、健全な岩盤状況。
- b：注入圧力 $10\text{kgf/cm}^2$ 以下に限界圧力が現われるタイプ。水みちが拡大し、局部的に破壊変形が生じている。
- c：低圧時の目づまりによって、減圧時の透水量が減少するタイプ。
- d：測定誤差によるもの、あるいは一時的な状態変化が起きたもの。
- e：水みちの一時的な閉塞、あるいは一時的な目づまりが生じたもの。
- f：P-Q曲線の直線部分や限界圧力が不明確なもの。

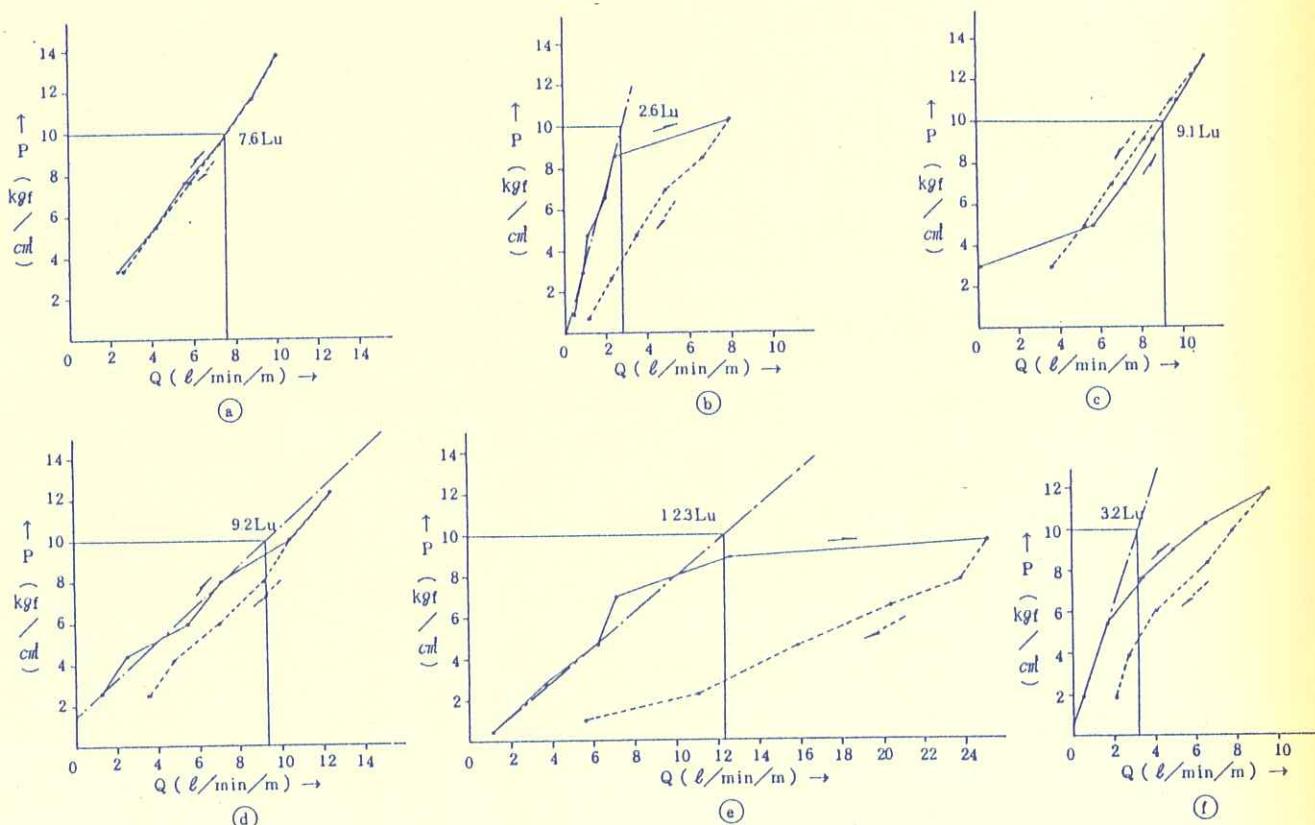


図-4.2 ルジオンテストのP-Q曲線のタイプ

表-4.10.1 M2(中流案) ルジオンテスト測定結果

ステージ	区間(m)	タイプ	ルジオン値 L <sub>u</sub>	換算ルジオン値 L <sub>u'</sub>	主な区間地質	岩級区分
1	15~20	f	13.1	—	花崗閃緑岩	C <sub>H</sub>
2	20~25	b	—	3.1 (5.83)	〃	C <sub>H</sub>
3	25~30	c	—	2.9 (7.82)	花崗閃緑岩片麻岩	C <sub>H</sub>
4	30~35	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
5	35~40	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
6	40~45	a	0.0	—	片麻岩	C <sub>H</sub>
7	45~50	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
8	50~55	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
9	55~60	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
10	60~65	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
11	65~70	a	0.0	—	〃	C <sub>L</sub> ~C <sub>H</sub>
12	70~75	a	0.4	—	〃	C <sub>M</sub> ~C <sub>H</sub>
13	75~80	a	0.2	—	〃	C <sub>M</sub>
14	80~85	a	0.0	—	〃	C <sub>M</sub> ~C <sub>H</sub>
15	85~90	a	0.3	—	〃	C <sub>H</sub>
16	90~95	a	0.0	—	〃	C <sub>M</sub>
17	95~100	a	0.3	—	花崗閃緑岩片麻岩	C <sub>M</sub>
18	100~105	a	0.5	—	〃	C <sub>M</sub>
19	105~110	a	0.0	—	花崗閃緑岩	C <sub>H</sub> ~(B)
20	110~115	a	0.3	—	変質玄武岩	C <sub>H</sub>
21	115~120	a	0.0	—	花崗閃緑岩	C <sub>H</sub> ~(B)
22	120~125	a	0.0	—	花崗閃緑岩片麻岩	C <sub>H</sub> ~(B)
23	125~130	a	0.0	—	片麻岩	C <sub>H</sub>

( ) : 限界圧力

表-4.10.2 D1(下流案) ルジオンテスト測定結果

ステージ	区間(m)	タイプ	ルジオン値 L <sub>u</sub>	換算ルジオン値 L <sub>u'</sub>	主な区間地質	岩級区分
1	10~15	b	—	2.0 (8.77)	花崗閃緑岩片麻岩	D～C <sub>H</sub>
2	15~20	a	2.3	—	片麻岩	C <sub>L</sub> ～C <sub>H</sub>
3	20~25	a	0.3	—	〃	C <sub>M</sub>
4	25~30	a	0.4	—	〃	C <sub>L</sub> ～C <sub>M</sub>
5	30~35	a	0.1	—	〃	C <sub>M</sub> ～C <sub>H</sub>
6	35~40	a	0.1	—	花崗閃緑岩	C <sub>M</sub> ～C <sub>H</sub>
7	40~45	a	0.1	—	〃	C <sub>M</sub> ～C <sub>H</sub>
8	45~50	a	0.0	—	〃	D～C <sub>L</sub>
9	50~55	a	0.0	—	〃	D～C <sub>L</sub>
10	55~60	a	0.1	—	〃	D～C <sub>M</sub>
11	60~65	a	0.1	—	〃	D～C <sub>M</sub>
12	65~70	a	0.3	—	〃	C <sub>L</sub> ～C <sub>H</sub>
13	70~75	a	0.0	—	花崗閃緑岩片麻岩	C <sub>H</sub> ～(B)
14	75~80	a	0.0	—	片麻岩	C <sub>H</sub>
15	80~85	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
16	85~90	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
17	90~95	a	0.4	—	〃	C <sub>H</sub>
18	95~100	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub> ～(B)
19	100~105	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub> ～(B)
20	105~110	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
21	110~115	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>
22	115~120	a	0.0	—	〃	C <sub>H</sub>

( ) : 限界圧力

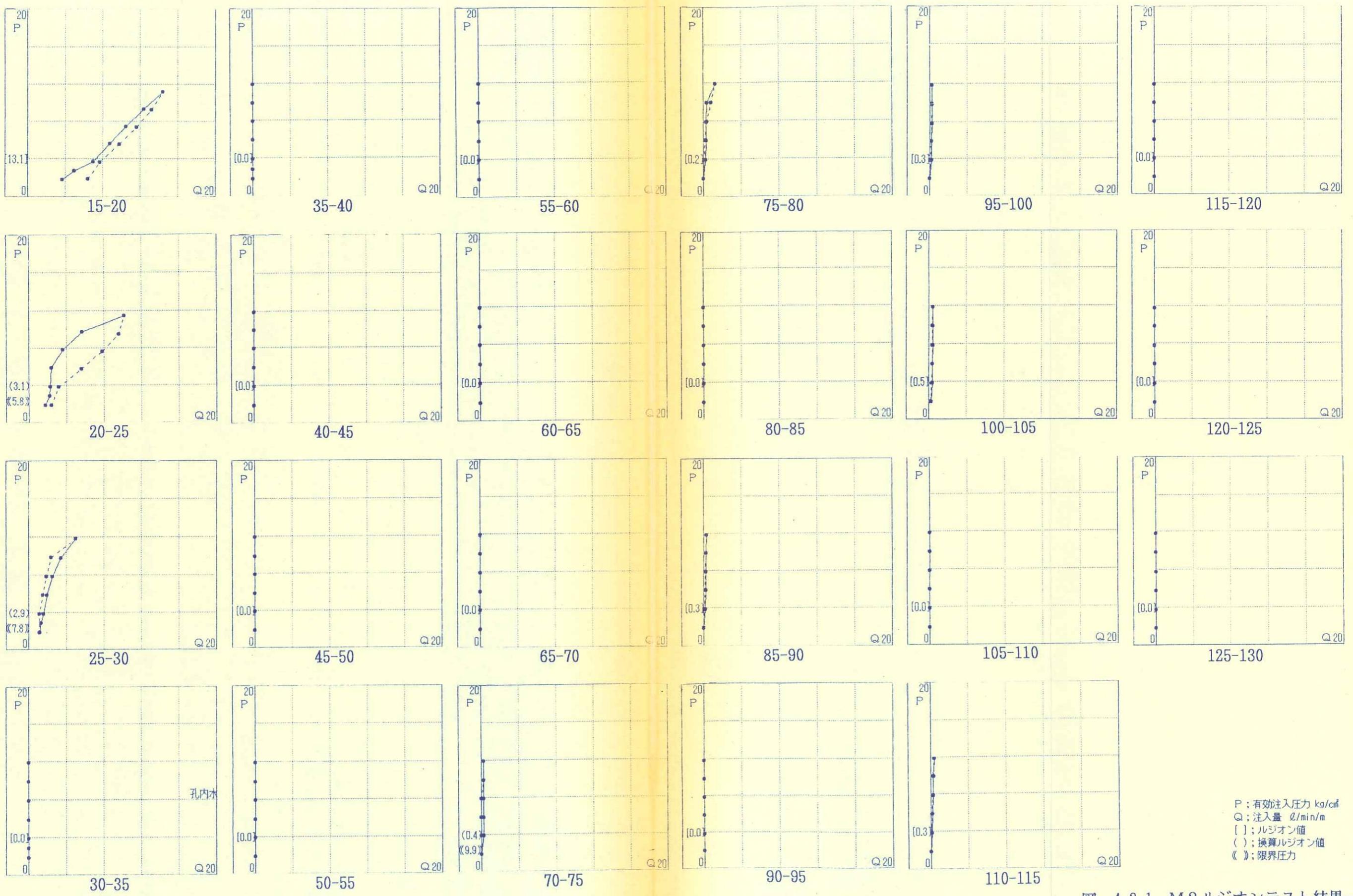
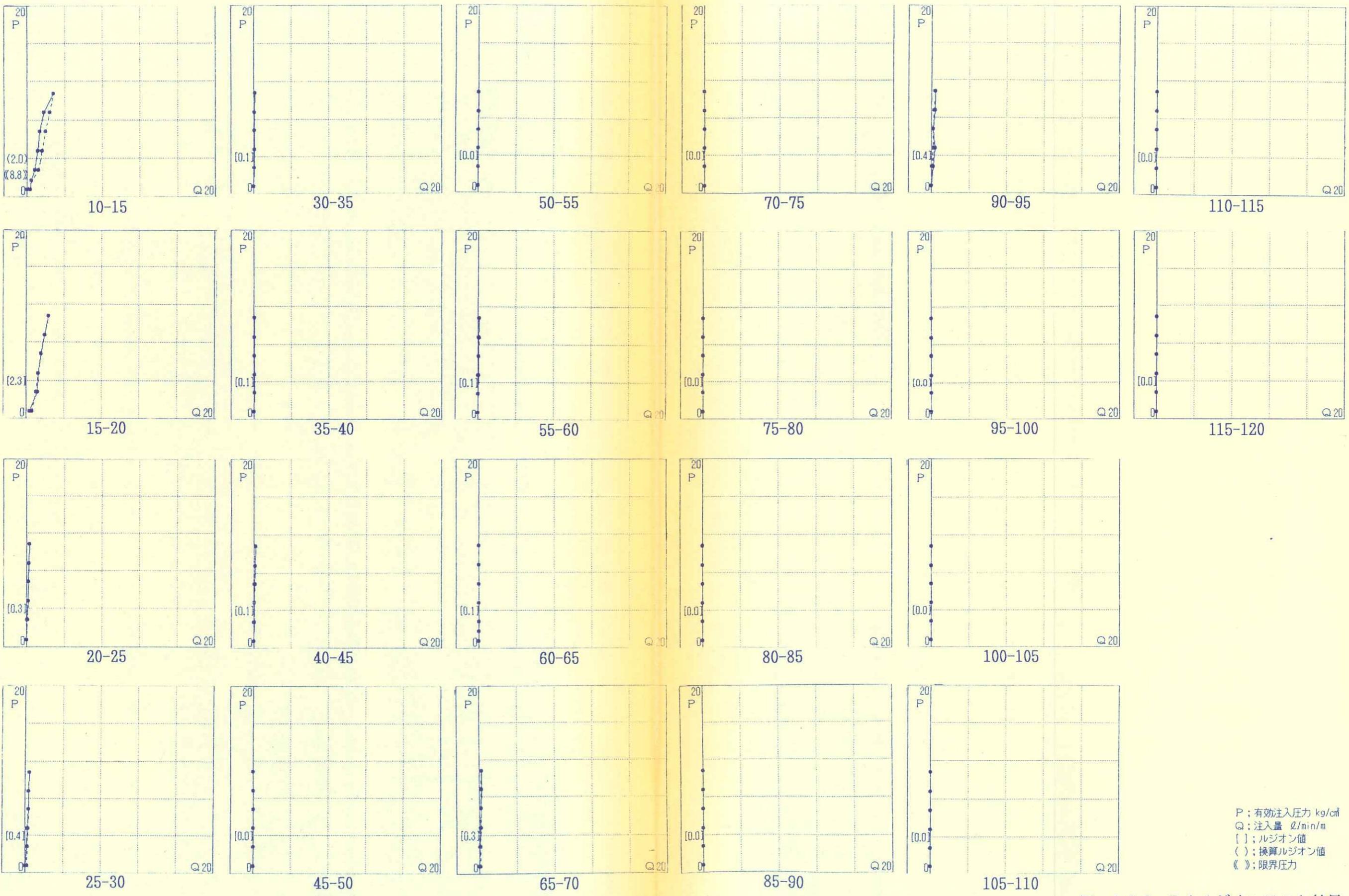


図-4.3.1 M2 ルジオンテスト結果一覧図



$P$  : 有効注入圧力 kg/cm $^2$   
 $Q$  : 注入量 l/min/m  
[ ] ; ルジョン値  
( ) ; 換算ルジョン値  
( ) ; 限界圧力

図-4.3.2 D1 ルジョンテスト結果一覧図

## 2) M 2 (中流案) 地点

$L = 30.0\text{m}$ 以深ではルジオン値=0.5以下、殆どのステージで0ルジオンと透水性の小さな良好な岩盤状況であった。P-Q曲線のタイプでみると、全てaタイプに分類され、透水性の面から弾性的な範囲にあると考えられる。

$L = 30.0\text{m}$ 以浅の岩自体は比較的新鮮堅固であるが、割れ目の間隙が緩んでいる影響で $L = 20\text{m} \sim 30\text{m}$ のルジオン値=3前後、 $L = 15\text{m} \sim 20\text{m}$ ではルジオン値=13を示す。また、P-Q曲線のタイプはf、b、cと様々で、 $L = 20\text{m} \sim 30\text{m}$ では限界圧力が認められた。

孔内水位は寒狭川の河床付近とほぼ同レベル、GL-15.6~16.6m付近であった。

## 3) D 1 (下流案) 地点

GL-20.0m以深では、破碎帶、良好な岩盤を問わずルジオン値=0.4以下と透水性の面からは良好な岩盤状況であり、P-Q曲線のタイプは全てaタイプに分類される。

地表部のGL-10m~20mでは、風化による割れ目の間隙の緩みや破碎帶などの影響でルジオン値=2.0前後であった。

孔内水位は寒狭川の河床とほぼ同レベル、GL-4.6~5.1mであった。

#### 4.4 孔内水平載荷試験結果

##### 1) 試験の目的と利用

孔内水平載荷試験は、河床レベル-10m付近の代表的な地質の変形特性を把握する目的で実施した。表-4.11に孔内水平載荷試験結果一覧表を示す。

現位置での物性値の把握は、孔内水平載荷試験で変形係数を求める方法がその主流となっている。孔内水平載荷試験（変形係数やその他の地盤定数）の利用方法として、次の三つに大別される。

##### ① 変形係数等の地盤定数を直接設計に利用する場合。

土木構造物の変形問題を取り扱った設計では、平板載荷試験によって求められる変形特性を中心に組み立てられることが多く、孔内水平載荷試験も平板載荷試験との関連で評価されることが多い。

孔内水平載荷試験の変形係数と平板載荷試験の変形係数とは異なり、その換算係数をいかに定めるかが設計上重要な問題となっている。

##### ② 岩盤分類を行なう際のインデックスとして利用する場合。

岩盤の分類を、限られた個数のデータより判断して実施することは難しい問題であるが、数多く実施すれば定量的な評価も可能となる。そこで、孔内水平載荷試験結果を岩盤分類を行なう際のインデックスとして利用される。

この場合、求められた物理量との関係を総合的に判断して、岩盤区分を行なうとともに、それに対応した地盤定数を定めて設計に利用している。

##### ③ 堀削に伴うゆるみ域の判定等施工管理に利用する場合

地下空洞の掘削に伴う周辺岩盤のゆるみ状況を、孔内水平載荷試験結果を通じて判断する試みや、薬注を用いた注入前後の地盤物性の変化の調査、トンネル切羽の自立時間の予測に利用した、などの例がある。

## 2) 試験結果

孔内水平載荷試験の詳細は、巻末「孔内水平載荷試験結果」に掲載した。

表-4.11 孔内水平載荷試験結果一覧表

調査孔 No	測定位置 (m)	地質名	岩級区分	地盤反力係数 kgf/cm <sup>3</sup>	変形係数 kgf/cm <sup>2</sup>
M 2	L=33.0	片麻岩	C <sub>H</sub>	33,800	147,000
D 1	GL-15.0	アライト	C <sub>L</sub> ～C <sub>M</sub>	11,500	50,000
	GL-20.0	片麻岩	C <sub>M</sub>	6.000	26.000

## § 5. 考 察

M 2 (中流案)、D 1 (下流案)ともに片麻岩、花崗閃緑岩を主体とし、アブライトイやペグマタイト、変質玄武岩などの岩脈がしばしば認められる地質状況である。調査地の片麻岩は一般的に、片理面に沿っての剥離性弱く、花崗閃緑岩とほぼ同程度の割れ目発達状況である。岩脈状の小岩体についても、特に脆弱な岩種は認められない。

### 5.1 地山評価

#### 1) 中流案

表層14.5mを除けば、概ね C<sub>H</sub>級以上の岩盤が連続して分布し、R Q Dも殆ど80以上と良好な状況である。風化帯は表層14.5m以浅に分布するが、割れ目が茶褐色に酸化変色する程度、岩自体は堅固な状態を保っている。したがって、応力条件の厳しい重力式ダムでも、十分対象となる岩盤状況にあると推察される。

図-5.1に中流案の地質鉛直断面図を示したが、片麻岩(Gn)を主体とし、花崗閃緑岩(Gd)や変質玄武岩(Ba)がレンズ状貫入岩体として片麻岩中に狭在している。片麻岩の片理面の一般的な走向、傾斜はN70°W~E-W、70°~90°北落ちであり、貫入岩体は一般に急傾斜(70以上)北落ちであると思われる。

図-5.1の中流案ルジオンマップに示す通り、L=30.0m(GL-27.0m)以深ではLu≤1(ほとんどLu=0)と難透水性の岩盤であり、現時点ではダム基礎岩盤として問題ない。但し、高標高部でのルジオンテストなど、総括的な調査を行なうことが望まれる。

被圧地下水は確認されず、孔内水位はL=16.6~17.6m(GL-15.6m~16.6m)であり、河川水面よりも1~2m高い位置に存在し、掘削終了まで変化はほとんど認められなかった。

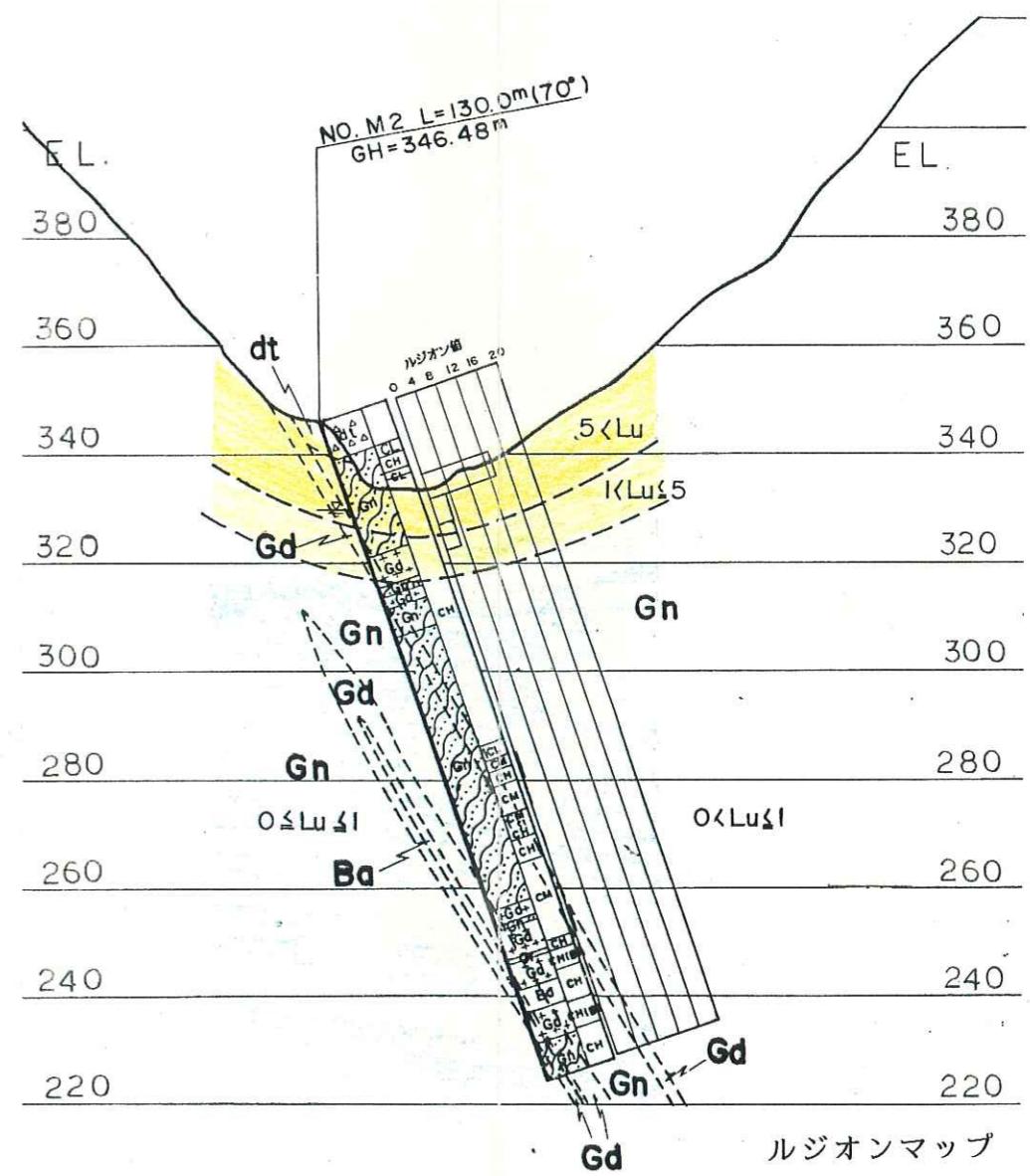
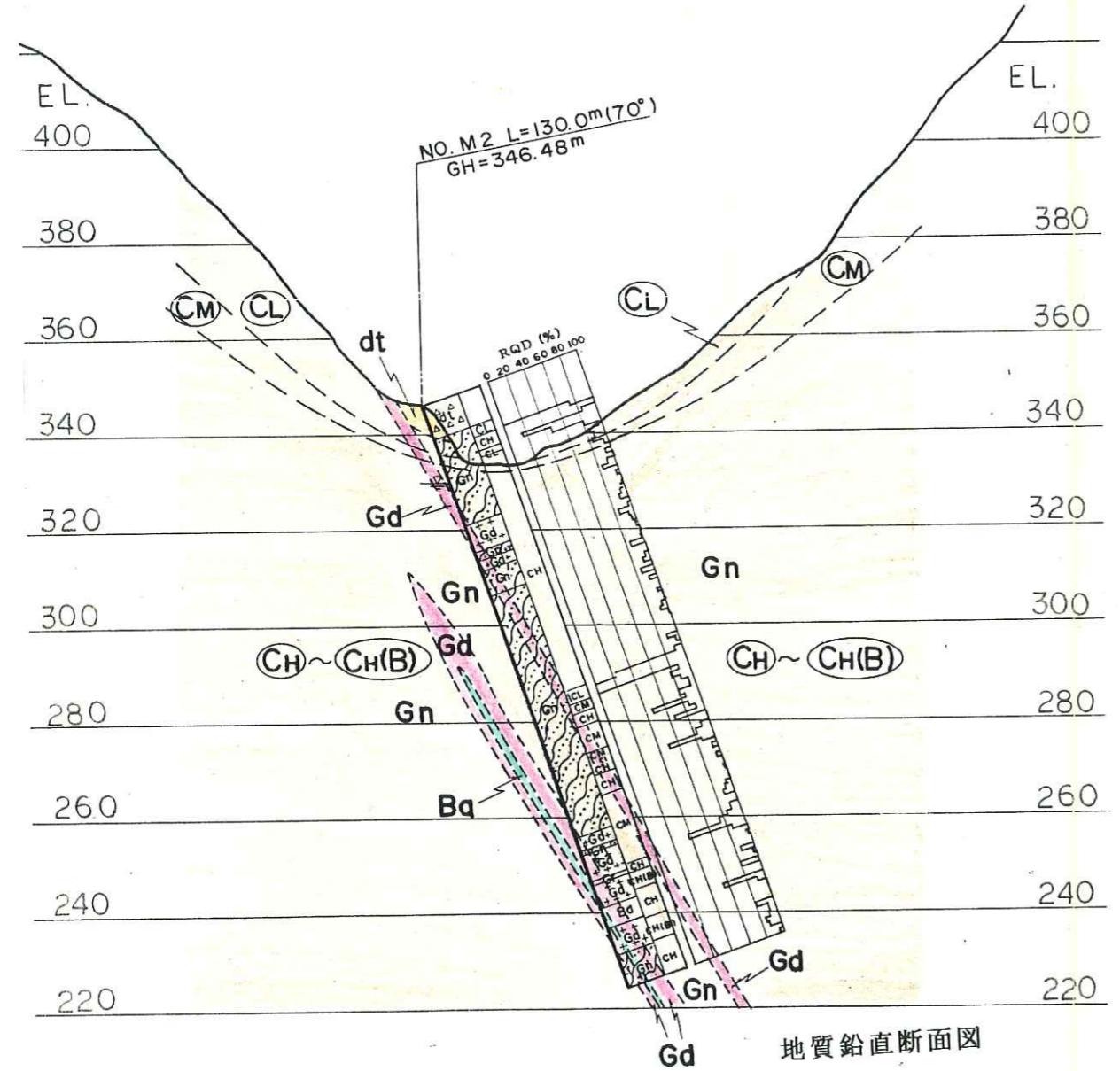


図-5.1 中流案地質鉛直断面図とルジオンマップ

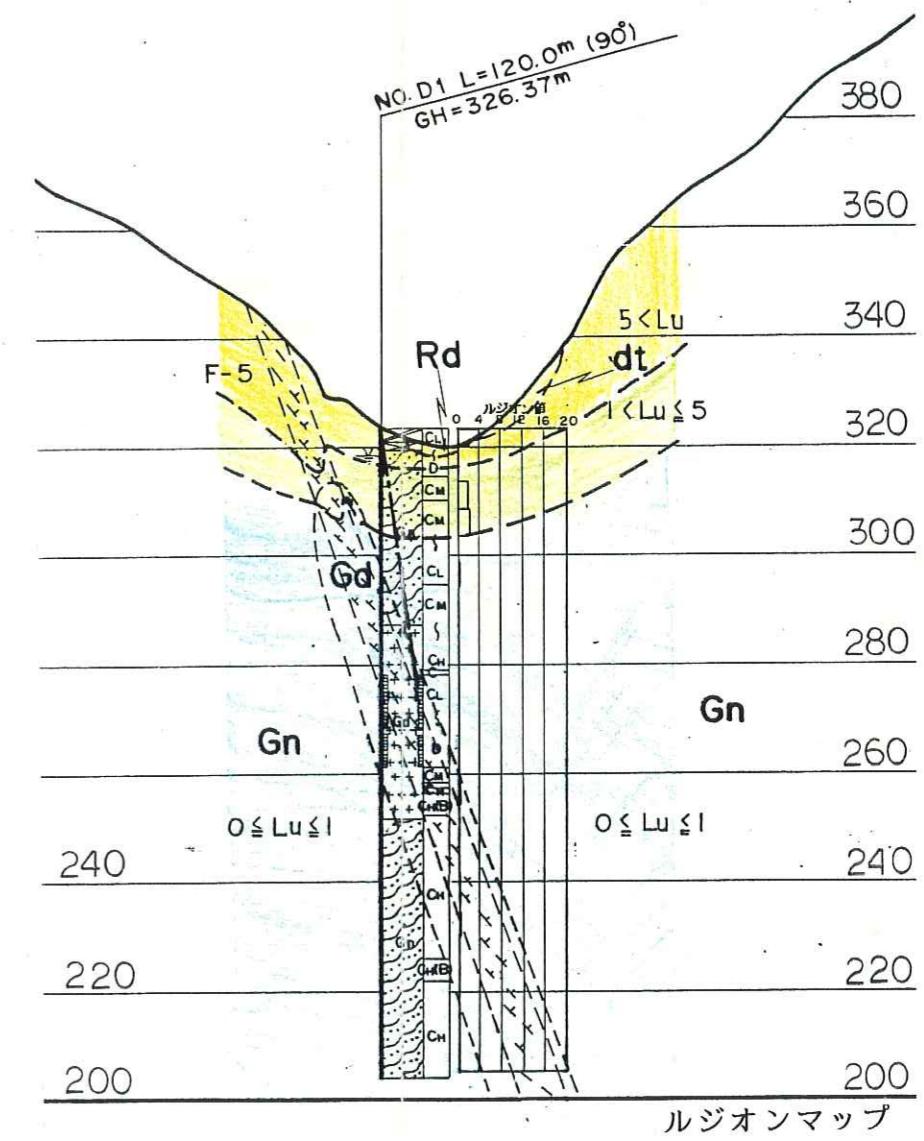
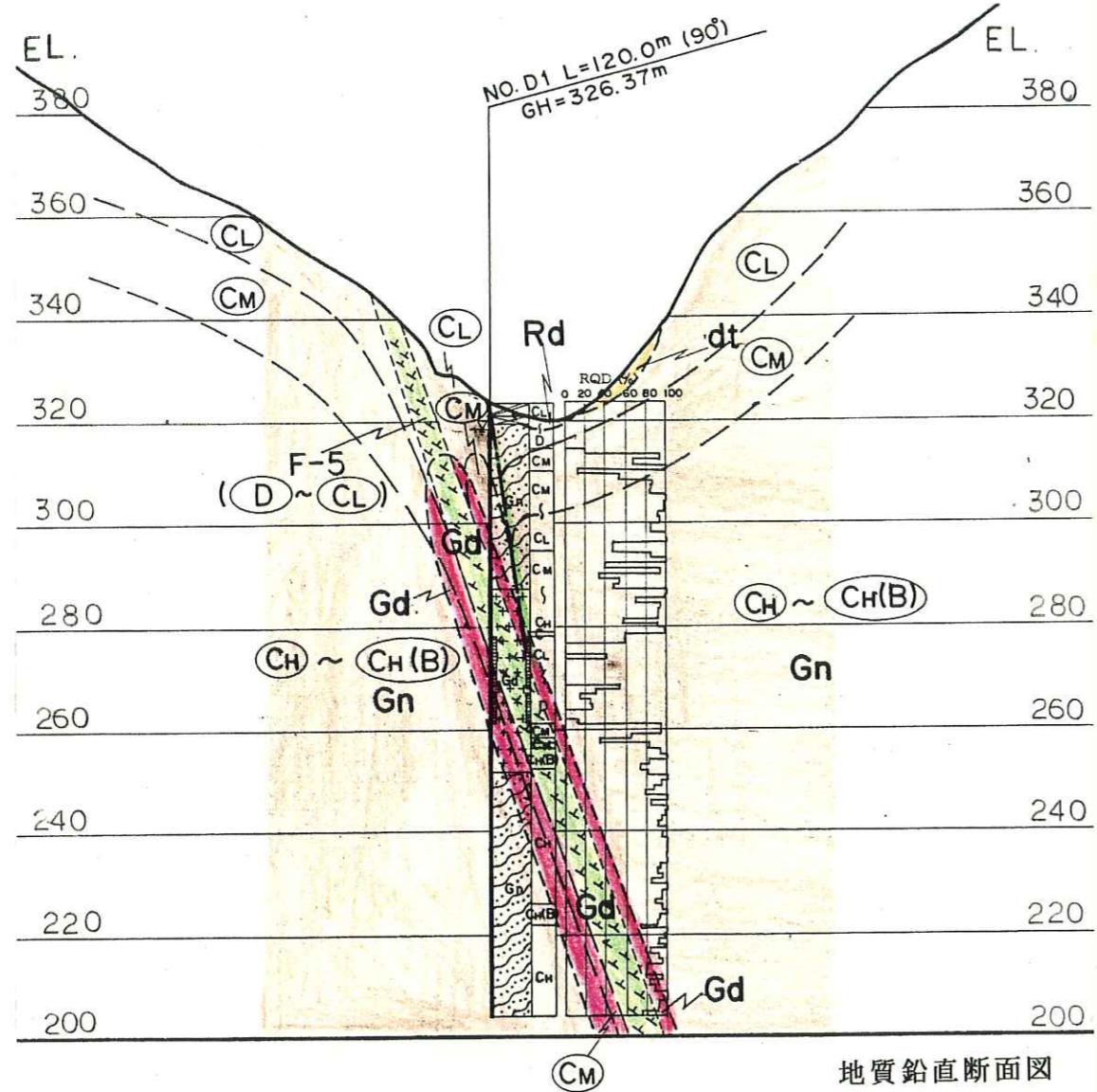
## 2)下流案

図-5.2に下流案の地質鉛直断面図を示したが、GL-4.0m付近で岩着し、GL-10.0m以深については一部で破碎部もあるが、概ねC<sub>M</sub>～C<sub>H</sub>級の岩盤が分布する。深部のGL-46.0m～63.0m区間では断層の影響と思われる主に礫混り粘土からなる破碎部が存在する。R Q Dは破碎部を除けば、概ね70以上である。GL-46.0m～63.0m区間の破碎部の方向、規模によってはダム堤体設計に影響を与える可能性がある。

片麻岩(Gn)が優勢で、その一般的な走向、傾斜はN70°W～E-W、N70°～90°北落ちである。花崗閃緑岩(Gd)はレンズ状岩体、高角度の傾斜で片麻岩中に狭在する破碎帶(F-5)は北東～南西方向の走向で70°程度北落ちと推察した。

図-5.2の下流案ルジオンマップを示す通り、GL-20.0m以深ではLu≤0.4、ほとんどLu=0と難透水性の岩盤であり、透水性の面でのダム基礎岩盤としては問題ない。しかし、中流案と同様に高標高部や右岸側でのルジオンテストが望まれる。GL-46.0m～63.0mの粘土状～粘土混り礫の岩盤状況の破碎部でもLu≈0であった。

被圧地下水は確認されず、孔内水位はGL-4.6m～5.1mであり、ほぼ河川水位と同等な水位を示しており、被覆層や岩盤表層の透水性が高いことがうかがわれる。



ノレジオナ値凡例

- :  $0 \leq Lu \leq 1$
- :  $1 < Lu \leq 5$
- :  $5 < Lu$

図-5.2 下流案地質鉛直断面図とルジオンマップ

表-5.1の岩級区分毎のコンクリートハイダム基礎としての適性（堤高60m以上のものを対象とする）、ロックフィルダム基礎としての適性（堤高60m以上のものを対象とする）を参考とし、M2（中流案）とD1（下流案）とのダム基礎としての耐荷性からの評価を行なう。

### ① 中流案

現段階では右岸及び上部標高部の地質調査がまったく行なわれておらず、断定的なことは言えないが、既往ボーリングM1とM2から得られたデータからすれば、C<sub>II</sub>級以上が殆どを占めることから、ロックフィルダムは勿論、応力条件の厳しい重力式でも、一応対象となる岩盤状況にあると推定される。なお、今回の斜めボーリング結果では、河床付近を通る上下流方向の断層は確認されておらず、今後の調査で確認しなければならない事項の一つである。

### ② 下流案

今回のボーリングによれば、一部の破碎帯を除き、概ねC<sub>M</sub>～C<sub>II</sub>級が分布することより、ロックフィルタイプの対象となる岩盤状況にあると推察される。しかし、重力式での過去の施工例では、破碎帯幅がコンクリートの1ブロック以下(10m)であれば基礎処理で十分対応できるようである。中流案と同様、今回のボーリングは河床部で1箇所行なっただけであるので、この破碎帯の方向や規模の確認と共に高標高部やダムサイト全体の総括的な調査が望まれる。

表-5.1 ボーリングコアの岩盤等級と物性値、ダム基礎との関係

岩盤等級	硬質岩					分級要素	分級要素の説明		
	造岩鉱物(あるいは構成粒子)の状態		節理の状態						
	風化状態	固結状態	節理密度	節理の開口性	節理面の状態				
A	一応の目安としては、新鮮な岩石のテストピースの一軸圧縮強度が $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上のものである。岩石ハンマーによる打撃では一般に金属音を発する。	○	○	○	○	○	● 風化状態 ○ 新鮮である △ おおむね新鮮である ▲ 風化している ● きわめて風化している		
B	岩質は新鮮で、火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子はほとんど風化変質しておらず、また節理はほとんど分布していない。岩盤としてはきわめて堅牢、固密である。	○	○	△	○	○ または △	● 風化状態 ○ 岩石の乾燥一軸圧縮強度 $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上 △ 概ね堅牢である ▲ やや軟質である ● 軟質である		
C <sup>H</sup>	岩質はおおむね新鮮、堅硬であるが、火成岩では造岩鉱物中、長石類および雲母、角閃石などの有色鉱物がわずかに風化変質している場合もあり、また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物がわずかに風化変質している場合もある。節理はかなり分布しており、また節理面は風化変質をうけて変色汚染されている場合が多く、ときには風化物質がうすく付着していることもあるが、一般にはおおむね密着している。岩盤としては堅固である。	○ または △	○ または △	▲	△	△ または ▲	● 風化状態 ○ 岩石の乾燥一軸圧縮強度 $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上 △ 概ね堅牢である ▲ やや軟質である ● 軟質である		
C <sup>M</sup>	岩質は一般にやや風化変質している。このうち火成岩では石英を除き、長石類および有色鉱物は風化を受け、しばしば褐色あるいは赤褐色を呈している。また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物が風化変質し、火成岩の場合と同様、しばしば褐色あるいは赤褐色を呈している。節理は開口し、しばしば粘土あるいは風化物質を挟在している。このクラスの岩石中には細かな毛髪状割れ目が多量に胚胎していることが多いので岩石ハンマーで強打すれば、この毛髪状割れ目を分離面として崩壊することがしばしばある。その他、岩質は新鮮であっても、開口節理の分布が著しく、クラッキーな状態を示すものもこのクラスに含まれている。	△ または ▲	△ または ▲	▲	▲	▲ または ●	● 風化状態 ○ 岩石の乾燥一軸圧縮強度 $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上 △ 概ね堅牢である ▲ やや軟質である ● 軟質である		
C <sup>L</sup>	火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は著しく風化を受けているために、岩石全体としても一般に褐色あるいは赤褐色を呈する。節理は開口し、粘土および風化物質の狹在が著しい。このクラスの岩石では細かな毛髪状割れ目の分布が著しく、さらにこの割れ目に沿って風化も進んでいるので、岩石ハンマーによる強打によって容易に崩壊あるいは陥没する。その他、岩質は新鮮であっても、開口節理の分布が著しく、石積状の産状を示すものもこのクラスに含まれる。	▲ または ●	▲ または ●	●	●	●	● 風化状態 ○ 岩石の乾燥一軸圧縮強度 $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上 △ 概ね堅牢である ▲ やや軟質である ● 軟質である		
D	火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は著しく風化を受け、しばしば砂状および粘土状を呈する部分が見られる。このクラスの岩盤では節理の分布はむしろ不明瞭である。	●	(きわめて軟質)	—	—	—	● 風化状態 ○ 岩石の乾燥一軸圧縮強度 $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上 △ 概ね堅牢である ▲ やや軟質である ● 軟質である		
該当岩石	(1) 深成岩、半深成岩および火山岩等の火成岩類がこれに該当する。 (2) 中生代以前の砂岩、礫岩、チャート、石灰岩および輝緑凝灰岩等の堆積岩および火山碎屑岩がこれに該当する。ただし粘板岩、頁岩は原則的には除外する。 (3) 変成岩のうち、比較的塊状の片麻岩はこれに該当する。ただし、結晶片岩類は除外する。 その他、新第三紀の堆積岩および火山碎屑岩にもこれに該当するものもある。						● 風化状態 ○ 岩石の乾燥一軸圧縮強度 $800 \text{ kg/cm}^2$ ~ $1000 \text{ kg/cm}^2$ 以上 △ 概ね堅牢である ▲ やや軟質である ● 軟質である		
摘要						粘性土物質からなる、新第三紀の堆積岩(例えは泥岩)については適用してはならない。			

(ダムの地質調査、土木学会編より引用)

図-5.3によれば、今回実施した水平載荷試験により得られた変形係数は、岩級区分ごとの一般的な値より、やや大きな値を示す。

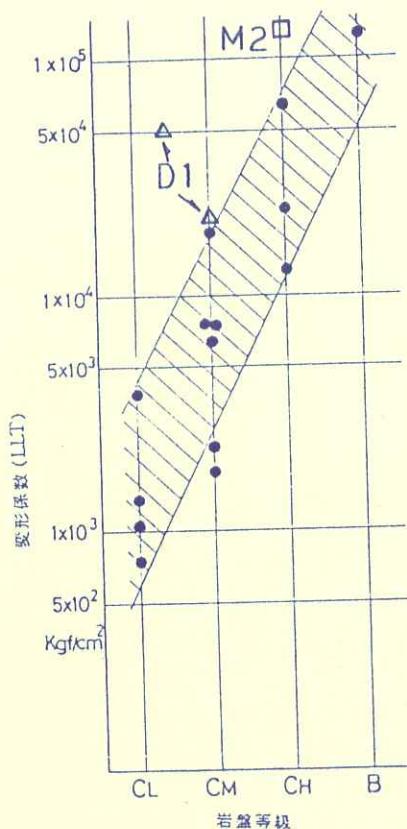


図-5.3 塗状岩盤における岩盤等級と変形係数との関係

(日本応用地質学会、岩盤分類より引用)

孔内水平載荷試験の測定数が少ないため、調査地の変形係数特性を論じることは困難であるが、岩級区分の要素である割れ目の間隙は締まっており、岩質自体は堅固であることが伺える。

## 5.2 中流案、下流案比較

今回調査では中流案、下流案の河床部付近で各々1本のボーリングを行なった。今後、ダムサイト全体の総合的な調査が必要とされるが、現段階での中流案（M2）と下流案（D1）との比較を表-5.2に示した。

表-5.2 中流案、下流案ダムサイト比較一覧表

項目		中流案ダムサイト(M2)	下流案ダムサイト(D1)
地形	ダム軸の地形	河床幅約20m、標高450mまでの山腹傾斜は右岸側で41°、左岸側で46°程度。	河床幅は約25m、左岸側の山腹傾斜は37°、右岸側で32°程度。
	地すべり地形	サイトに係わるものなし。左岸上流側湛水池に古い地すべり（幅約70m/長さ約120m）。	サイトに係わるものは特に認められない。
	崩壊地形	右岸、左岸共に認められるがサイトに係わるものは右岸側で幅約100m/長さ約50~70m。	左岸上流側に認められるが、サイトに係わるものは認められない。
	その他	右岸側尾根付近の松戸地区にやや特異的な谷地形（凹地）あり。	特になし。
地質状況	地質	縞状片麻岩が広く分布し、花崗閃緑岩のレンズ状小岩体が点在する。	左記に同じ。
	構造	片理面の一般的な走向、傾斜はE-W、60~80°北落ち。花崗閃緑岩は片麻岩の構造と調和的に分布。	左記に同じ。
	断層、破碎帯	これまでのところ、大きな破碎帶は確認されていない。	北東-南西方向、70°程度の北落ちのF-5、ボーリングで確認された幅は18m。

項目		中流案ダムサイト(M2)	下流案ダムサイト(D1)
岩盤状況	風化帯	表層14.0m付近まで、割れ目が酸化変色を受ける程度。	表層12.0mまで、割れ目が酸化変色を受ける程度。
	開口性割れ目	表層10.0m付近まで認められる。	表層12.0m付近まで、一部で認められる。
	岩級区分	表層15mを除けば、殆どC <sub>H</sub> 級以上。	GL-63.0m以深はC <sub>H</sub> 級以上と良好。それ以深では破碎帶の影響もありC <sub>L</sub> ～C <sub>M</sub> 級が主体をなす。
	ルツボン値	表層30.0m付近では、3~13ルツボン、それ以深では1ルツボン以下と良好。	表層20.0mまで2ルツボン程度、それ以深では全て1ルツボン以下と良好。
総合評価		岩盤の耐荷性、透水性共に問題ない岩盤状況。今回の70°斜めボーリングでは破碎帶は認められなかった。現段階では上・中・下流案ダムサイトの中では最有力候補地。なお松戸地区のやや特異的な凹地面の成因評価に留意。	岩盤の透水性は問題なし。岩盤の耐荷性は中流案(M2)より岩級区分で1ランク落ちる。破碎帶の方向、規模の追跡調査が必要である。

## § 6. 今後の調査

中流案の既往ボーリングとしては、M 2 の下流約25mの河床部で行なったM 1 ( $L=120m, 90^\circ$ )があり、さらに昭和36~37年頃行なわれた予備調査的な河床部での鉛直ボーリング6本 (B-1~B-6, L=30m)、及び、斜面部での短い横坑調査がある。

今回調査では中流案、下流案の河床部付近で各々1本づつ、計2箇所でボーリングを行なった。

M 2 (中流案) では河床部付近の岩盤、地質状況を把握することと、寒狭川の河床を通る流路方向の破碎帶の確認を目的として調査をおこなった。

D 1 ( $L=120m, 90^\circ$ )は下流案で最初のボーリング調査で、左岸河床部での岩盤、地質状況を把握した。

その結果、中下流案共に比較的良好な岩盤状況であることが判明したが、D 1 (下流案) では谷方向に伸びる可能性のある破碎帶(F-5)が認められた。但し、破碎帶確認を目的としたM 2 (中流案) では確認されていない。従って、中下流案共にこの破碎帶の方向規模の確認が今後の重要な調査項目の一つとなる。

また、中流案、下流案共に、現段階では両岸及び高標高部での調査が行なわれておらず、ダムサイトとしての評価を行なうためには今後の調査が必要である。

寒狭川右岸の松戸地区のやや特異的な凹地の成因については、現在のところ3つの推論がある。

- ① 断層等による構造性の地形
- ② 第三紀層の侵食による流出した跡地
- ③ 不明瞭ではあるが地すべり地形

松戸地区は中流案ではダム軸、下流案でも湛水域にあたり、凹地の成因について検討する必要がある。

以上より、当地においてダムの候補地選定に必要な一次調査で把握しなければならないと思われる問題点をまとめると次のようになる。

- ① D 1 で認めた破碎帶 (F-5) の方向、規模が不明確。
- ② 両岸高標高部での調査がなされていない。
- ③ 松戸地区の谷地形 (凹地) 成因の把握。

上記3つの問題点を踏まえ、一次調査の調査方法、数量、調査位置を提案する。

### 1) 地表地質踏査

今後の調査については、既往報告書（「昭和63年度 設楽ダムサイト地質調査計画検討委託」、「平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査」）に記載されている。但し、現在のところ広域の地表踏査が行なわれておらず、1/1,000程度でダム軸を中心に上・下流2km、松戸地区を含み幅1kmを調査範囲とする地表地質踏査を最優先で実施することが望まれる。

### 2) 中流案ダムサイトの調査

- ・鉛直ボーリング、掘進長=120m 3本

1箇所は今回調査のM2と寒狭川を挟んだ地点（右岸）で行い、河床部付近の破碎帯の有無と右岸側の岩盤・地質状況を確認する。

2箇所はダム堤高さの2/3付近、両岸のダム軸上で行なう。高標高部での風化帶の厚さ、岩盤、地質状況の確認とともに、右岸ボーリングでは松戸地区の地質構造の把握を目的とする。

- ・弾性波探査、測線：900m×1 750m×1 450m×1 270m×4

弾性波探査は松戸地区をまたぐダム軸上の主測線(L=900m)、主測線から流路方向に40mずつずらし、下流側に1測線(L=450m)、上流側に2測線(L=450m,L=750m)、流路方向の両岸河床付近と高標高部に各1測線(L=270m)の測線配置で行なう。図-6.1に中流案調査計画位置図を示した。

### 3) D1(下流案)で確認された破碎帯(F-5)と下流案ダムサイトの調査

- ・傾斜ボーリング(60~70°)、掘進長=130m程度 1本

破碎帯F-5の方向、規模、性状を把握するために右岸から傾斜ボーリングを行なう。ボーリングの掘進方向はダム軸方向とし、ボーリング位置は標高340m付近、破碎帯確認と共に河床部の岩盤、地質状況を調査する。

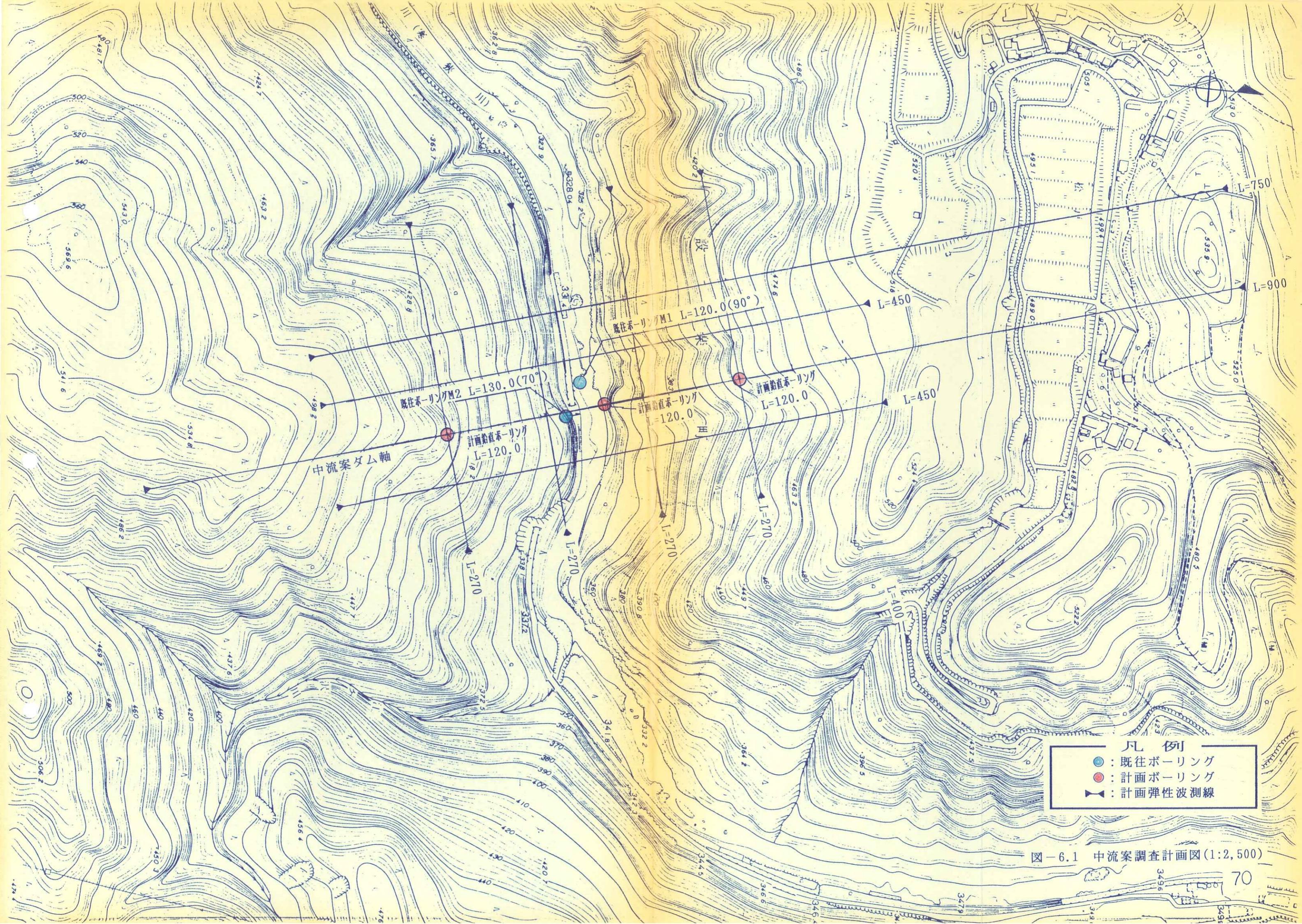
- ・鉛直ボーリング、掘進長=120m 2本

ダム堤高さの2/3付近、両岸のダム軸上で行なう。高標高部での風化帶の厚さ、大局的な岩盤、地質状況の確認を目的とする。

- ・弾性波探査、測線：700m×1 400m×2 250m×4

弾性波探査はダム軸上の主測線(L=700m)、その流路方向に40mずらし河川横断方向に3測線(L=400m)、流路方向の両岸河床付近と高標高部に4測線(L=250m)の測線配置で行なう。

図-6.2に下流案調査計画位置図を示した。



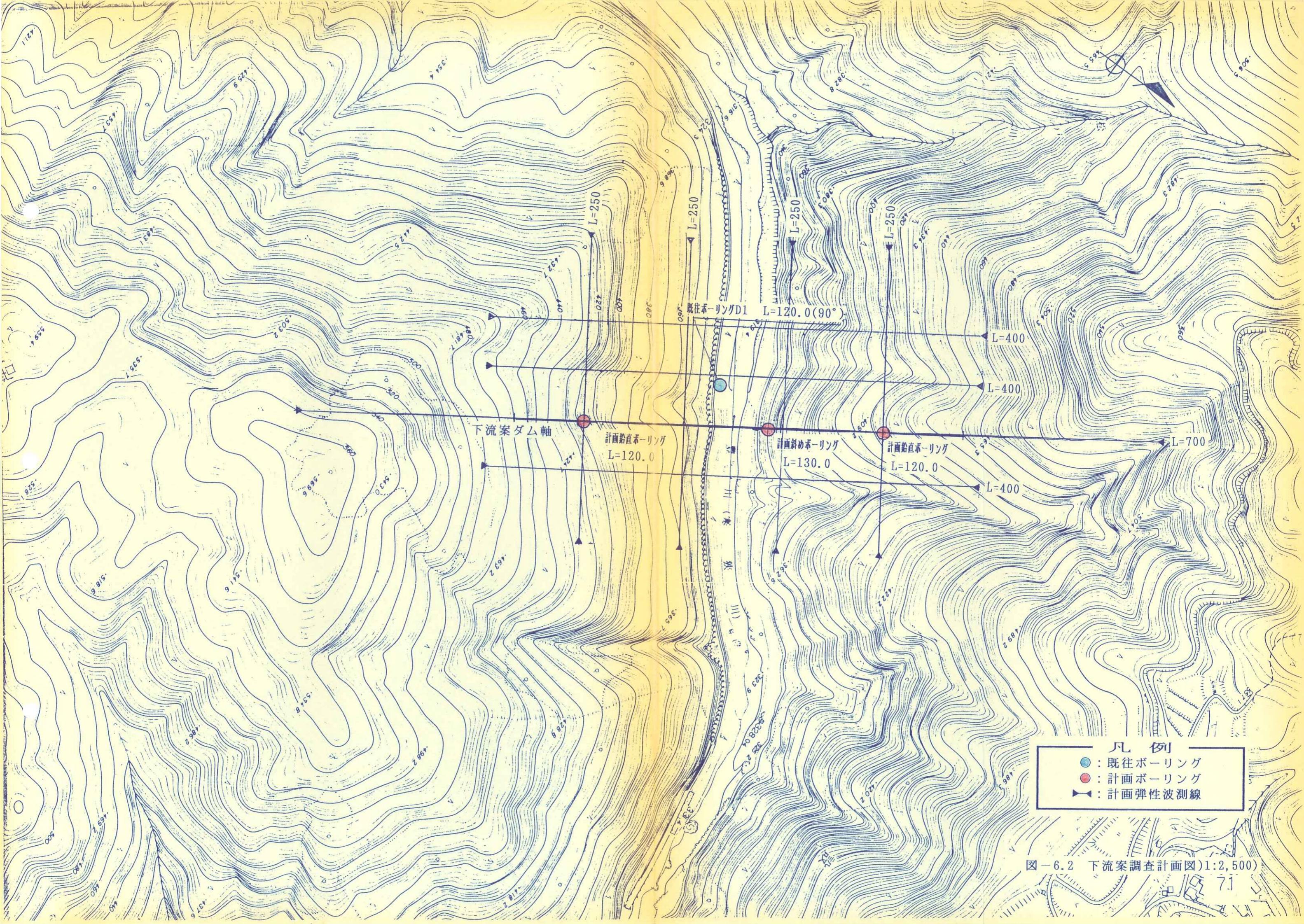


図-6.2 下流案調査計画図(1:2,500)

凡 例  
● : 既往ボーリング  
● : 計画ボーリング  
△ : 計画弾性波測線

## § 7. まとめ（ダムサイトとしての評価）

設楽ダムについては、現段階ではダム形式：ロックフィル、堤高：120m、堤体積： $4.0 \times 10^6 m^3$ 、総貯水量： $80.0 \times 10^6 m^3$ 、流域面積： $62.2 km^2$ の規模が示されている。

ダムの基礎岩盤としては、一般にダムタイプ、即ち重力ダム、ロックフィルダムにかかわらず、要求される条件として、主なものは次の通りである。

1) 堤体から予測される荷重に対し、必要な強度を有すること。

2) 地山内より、漏水及び悪質な間隙水圧を生じないこと。

今回調査では、中流案と下流案河床部付近で1本づつのボーリングを行い、その結果からダムサイトとしての評価を試み、以下に述べる。

### ① 中流案 M2 (70°) L=130m 掘進方向はダム軸方向

左岸側から右岸に向けて斜めに掘削しており、河床部付近の地質状況を把握する目的で実施したものである。その概要是柱状図に示す如く地表近くの崖錐堆積層(7.8m)以下で岩着し、その下は一部風化の影響で、C<sub>L</sub>クラスを挟むが、14.5m以深はC<sub>H</sub>クラス以上の片麻岩や花崗閃綠岩の新鮮な岩盤が河床下、約100m近く存在することが確認できた。また、透水性に関しても地表近く20m以深は5ルジオン以下、30m以深は1ルジオン以下の難透水性の岩盤であり、比較的浅所からかなり良好な岩盤状況を示している。

また、河床部の斜めボーリングをすることにより、少なくとも、この軸では上下流方向に走る河床部断層のない点が判明した。

ダムサイトとしての評価は、両岸及び上部標高の地質調査が全く行なわれておらず、断定的なことは言えないが、少なくとも河床部に関しては、現在計画されている規模のロックフィルダムは勿論、応力条件の厳しい重力タイプでも、一応対象となる地質状況にあると推定される。なお、適正なる掘削線深度、グラウト等による基礎処理は行なうのが前提条件になる。

今後更に、上部標高での弾性波探査、ボーリング調査、横坑調査の諸調査が望まれる。

### ② 下流案 D<sub>1</sub> (90°) L=120m

河床部付近で鉛直にボーリングを実施し、河床下の地質状況を把握する目的をもつ。地表下4.3mで岩着するが、10m前後は風化や破碎帶の影響を受ける。それ

以下については、36mまでが片麻岩、36～72m間が花崗閃緑岩、72～120mが片麻岩となる。

岩級区分については、10m以深については、概ね C<sub>M</sub>～C<sub>H</sub>クラスが分布するが、深部の花崗閃緑岩の46～63m間は、断層の影響と思われる破碎部が存在する。この部分については今後、どの方向に連続するか追跡する必要がある。その方向と規模によっては、ダム堤体設計にとって、若干の影響も出てくると予測されるが、その詳細は今後の調査結果に影響される。

岩盤の透水性については10～20mが2ルジオン前後、20m以深については1ルジオン以下であり、特に46～63mの破碎部についても、殆ど0ルジオンに近く、良く締まって透水性に関しては何ら問題のないことを裏づけている。

ダムサイトの評価としては、中流案と同様に、両岸上部標高の地質調査が行なわれていないが、現計画規模のフィルタイプでは基本的には可能な範囲にあると見て差し支えないが、河床下の破碎帯の方向によっては、若干影響を与えると考えられる。フィルタイプは重力タイプと異なり、両岸の洪水吐基礎部分を除き、支持力の点では許容値が低い点が指摘できる。

重力タイプの過去の実施例では、破碎帯幅がコンクリートの1ブロック以上(15m)あれば致命的となり、10m以下なら、基礎処理で十分対応できるようであるが、いずれにせよ更にダムサイト全体の総合的な今後の調査が望まれる。



## ボーリングコア判定基準その2

表2.2 コア硬軟区分判定表

記号	硬軟区分
A	極硬、ハンマーで容易に割れない。
B	硬、ハンマーで金属音。
C	中硬、ハンマーで容易に割れる。
D	軟、ハンマーでボロボロに碎ける。
E	極軟、マサ状、粘土状。

ボーリングコア観察の際には、「建設大臣官房調査室監修：ボーリング柱状図作成要領(案)解説書、昭和61年11月」に準拠して、岩級区分、コア形状、割れ目状況、硬軟、変質等の判断をおこなった。

## ボーリングコア判定基準その1

ボーリングコア鑑定についての岩盤等級区分基準(硬質塊状岩盤)<sup>10)</sup>

岩盤等級	対象岩盤の一般的目安としては、新鮮な岩石のテストピースの自然乾燥一軸圧縮強度が800kgf/cm <sup>2</sup> 以上のもの。 新鮮岩の露頭部における岩石のハンマーの打撃によって、一般に金属音が発生する。	
	岩盤の一般的性状	ボーリングコアの状態
A	岩質はきわめて新鮮で、火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は全く風化変質しておらず、また節理はほとんど分布していない。岩盤としてはきわめて堅牢、固密である。	コアは100cm以上の棒状をなし岩質極めて新鮮で、コアの表面は非常になめらかであり、節理は認められない。(すなわち、コア笛1mにおいては、割れ目の認められないintact rockである) コアの採取率は極めてよい。
B	岩質は新鮮で、火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子はほとんど風化変質していない。また節理の分布はまばらであり、密着している。岩盤としては堅牢、固密である。	コアは40~50cm前後の長柱状が主体をなし、岩質は新鮮で、コアの表面はなめらかである。節理の分布は少なく、密着している。節理面は稀に汚染されていることもある。コアの採取率は極めてよい。
C <sub>H</sub>	岩質はおおむね新鮮、堅硬であるが、火成岩では造岩鉱物中、長石類および雲母、角閃石などの有色鉱物がわずかに風化変質している場合もあり、また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物がわずかに風化変質している場合もある。節理はやや発達し、節理面はしばしば淡褐色に風化変質しているが、風化変質は内部まで進んでいない。時に節理面には薄く風化物質が付着することがある。 コアの採取率はよい。	コアは10~30cm前後の柱状が主体をなし、岩質はおおむね新鮮で、コアの表面はおおむねなめらかである。 また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物がわずかに風化変質している場合もある。節理はかなり分布しており、また節理面は風化変質をうけて変色汚染されている場合が多く、ときには風化物質がうすく付着していることがあるが、一般にはおおむね密着している。岩盤としては堅固である。
C <sub>M</sub>	岩質は一般にやや風化変質している。このうち火成岩では石英を除き、長石類および有色鉱物は風化を受け、しばしば褐色あるいは赤褐色を呈している。また堆積岩類では構成粒子として二次的に存在する長石類および有色鉱物が風化変質し、火成岩の場合と同様、しばしば褐色あるいは赤褐色を呈している。節理は開口し、しばしば粘土あるいは風化物質を挟在している。このクラスの岩石中には細かな毛髪状割れ目が多量に胚胎していることが多い。 その他、岩質は新鮮であっても、開口節理の分布が著しく、クラッキーな状態を示すものもこのクラスに含まれている。	コアは10cm前後の短柱状が主体をなし、岩片状をなす場合でも組合せると円柱状になる。岩質はやや風化変質しておりコアの表面はおおむね粗面を呈する。節理面は風化汚染され、内部まで風化が進んでいる。コアパレルからコアを抜いた時新たな割目が生じる。コアの採取率はおおむね80%以上。岩質が新鮮でも、開口節理が発達し、コア長の短いものはこの岩級に含まれる。
C <sub>L</sub>	火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は著しく風化を受けているために、岩石全体としても一般に褐色あるいは赤褐色を呈する。節理は開口し、粘土および風化物質の挟在が著しい。このクラスの岩石では細かな毛髪状の割れ目の分布が著しく、さらにこの割れ目に沿って風化も進んでいる。その他、岩質は新鮮であっても、開口節理の分布が著しく、石積状の産状を示すものもこのクラスに含まれる。	コアはおおむね岩片状が主体をなし、組合せても円柱状にすることは難しい。岩質は風化している為、コアの表面はザラザラし、一般に褐~茶褐色を呈する。風化変質は節理付近のみならず全体に進んでいる。コアパレルからコアを抜いた時崩壊し易い。採取率はおおむね80%以下。
D	火成岩の造岩鉱物あるいは堆積岩の構成粒子は著しく変化を受けしばしば砂状および粘土状を呈する部分が見られる。このクラスの岩盤では節理の分布はむしろ不明瞭である。	コアはおおむね砂~粘土状を呈し、一見岩盤被覆層との区別は難しいが、相対的に繰り度よい。通常の清水掘りでは、ダブルコアチューブを用いてもコア採取率は著しく悪い。

コア割れ目状態判定表

記号	割れ目状態区分
a	密着している、あるいは分離しているが割れ目沿いの風化・変質は認められない。
b	割れ目沿いの風化・変質は認められるが、岩片はほとんど風化・変質していない。
c	割れ目沿いの岩片に風化・変質が認められ軟質となっている。
d	割れ目として認識できない角螺旋状、砂状、粘土状コア。

コアの形状区分の例(花崗岩)

区分	コア形状	コア長(cm)	摘要
I	棒状	50cm以上	
II	長柱状	15~50	
III	短柱状	5~15	ほとんどが円形のコア
IV	岩片状	5cm以下	不円形コアが多い
V	れき状		コア形を残す
VII	砂状		岩形、コア形なし

表2.5のVIIの主として粘土状のものは、花崗岩では通常みられない。

コア形状区分判定表

記号	模式図	コア形状
I	—	長さ50cm以上の棒状コア。
II	— — — — —	長さが50~15cmの棒状コア。
III	× × × × ×	長さが15~5cmの棒状~片状コア。
IV	□ □ □ □ □ □ □	長さが5cm以下の棒状~片状コアでかつコアの外周の一部が認められるもの。
V	△ △ △ △ △ △	主として角螺旋状のもの。
VI	○ ○ ○ ○ ○ ○ ○	主として砂状のもの。
VII	■ ■ ■ ■ ■ ■ ■	主として粘土状のもの。
VIII	□ □ □ □ □ □ □	コアの採取ができないもの。スライムも含む。(記事欄に理由を書く)

コア風化区分表(花崗岩の例)

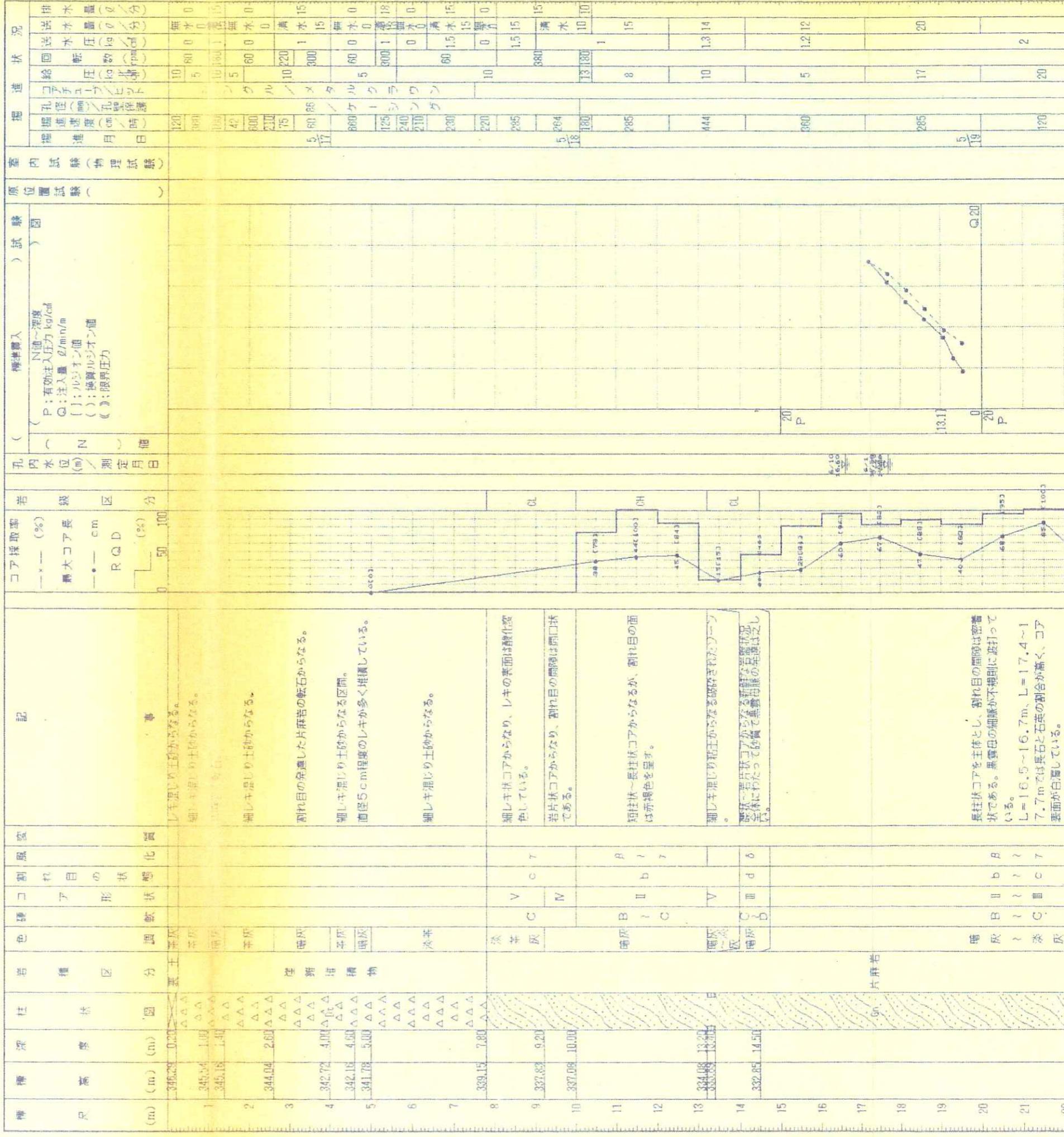
記号	風化の程度
α	非常に新鮮である。造岩鉱物の変質はまったくない。
β	新鮮である。有色鉱物の周辺に赤褐色化がある。長石の変質はない。
γ	弱風化している。有色鉱物の酸化汚染がある。長石の部分的な変質(白色化)がある。
δ	風化している。有色鉱物が金色あるいは周辺が褐色粘土化している。長石の大部分が変質している。
ε	強風化している。石英および一部の長石を除きほとんど変質し原岩組織は失われている。

# ボーリング柱状図

平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査  
調査名 その2

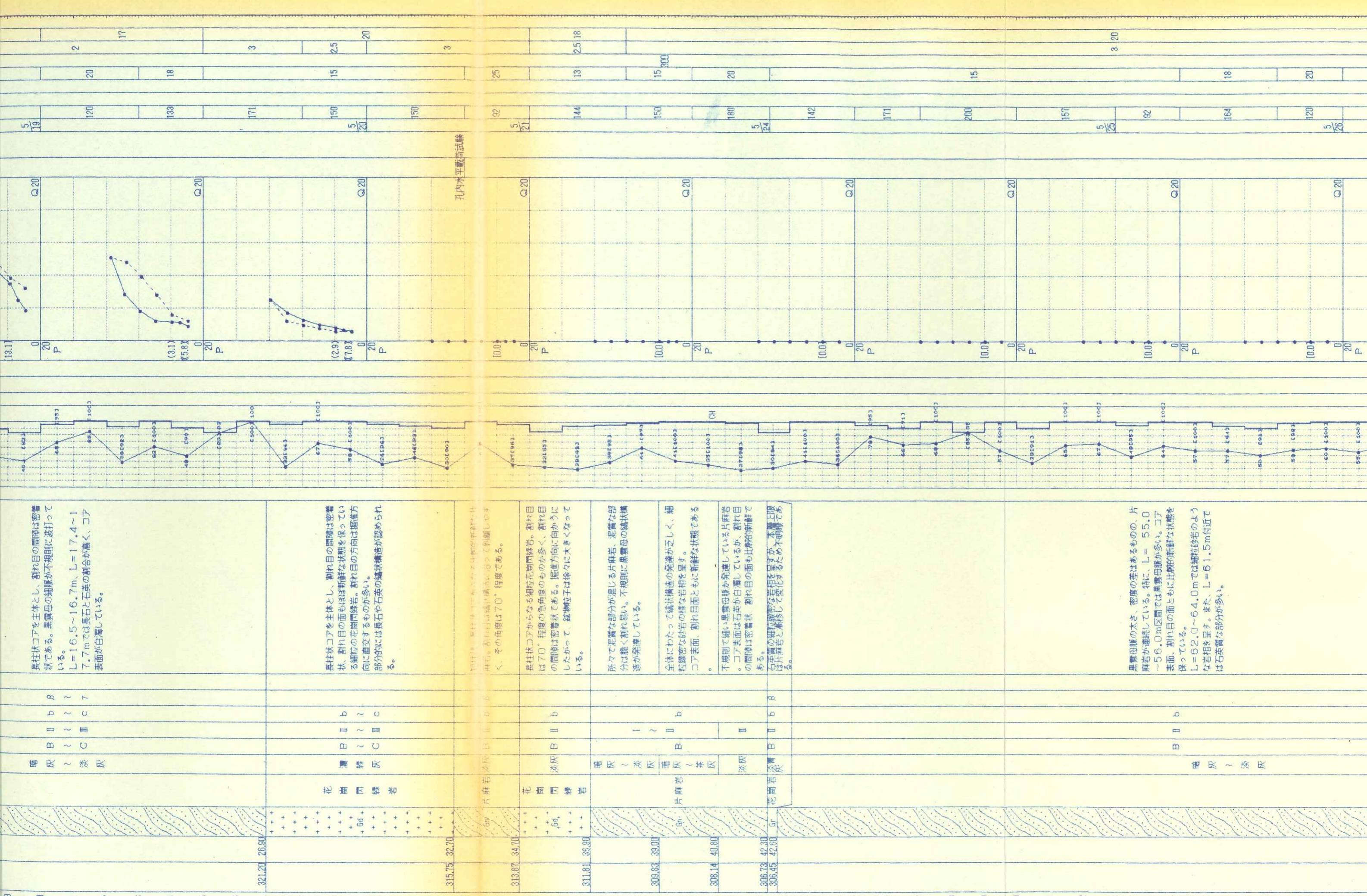
## 事業・工事名

ボーリング名			M 2		調査位置			要 知 県 北 設 楽 郡 設 田 口 地 先						北 繼		35° 5' 17.2"	
発注機関			建設省中部地方建設局	ダム調査事務所	調査期間			平成5年3月26日~5年8月31日	東		経		137° 33' 32.2"				
調査業者名			樺谷エンジニア株式会社	中部支店	主任技師	現場			コ 鑑定者			ボーリング責任者					
孔口標高	348.48m	北35° 方向			270°	地盤	水平	ナマレー型 NFT-130 型 ナシマード製 NF-110 型			ポンプ	丸山製動噴	5.5HP				
総掘進長	120.00 m	度	90°	20°	180°	配	30°	ヤシンドウ機 ヤシマード機			ガ	山	5.5HP				
標高	345.28	0.20						記	コア採取率 (%)	100	N	(N)	内水位 (m)	水深~深度 (m)	P: 有効注入圧力 kg/cm² Q: 注入量 l/min/m [ ]: ルジョン値 ( ): 換算ルジョン値 ( ): 限界圧力		
寸尺									縦大コア長	50	cm	R Q D	測定月日	月 日	灌水量 (l/min)	送水圧 (kg/cm²)	
(m)	(m)	(m)							横大コア長	50	cm	R Q D	測定月日	月 日	灌水量 (l/min)	送水圧 (kg/cm²)	
									縦大コア長	50	cm	R Q D	測定月日	月 日	灌水量 (l/min)	送水圧 (kg/cm²)	



長柱状アコアを主体とし、割れ目の細脈が不規則に嵌り合っている。  
L=16.5~16.7m、L=17.4~17.7mでは長石と石英の割合が高く、コア表面が白濁している。

長柱状コアを主体とし、割れ目の間隔は密着  
 状である。黒雲母の細脈が不規則に盛打って  
 いる。  
 $L = 16.5 \sim 16.7\text{m}$ ,  $L = 17.4 \sim 1$   
 7.7mでは長石と石英の割合が高く、コア  
 表面が白濁している。  
 墓灰  $\beta$   
 B II b i C III c  
 墓灰  $\beta$   
 淡灰  $\beta$



は石英質な部分が多い。

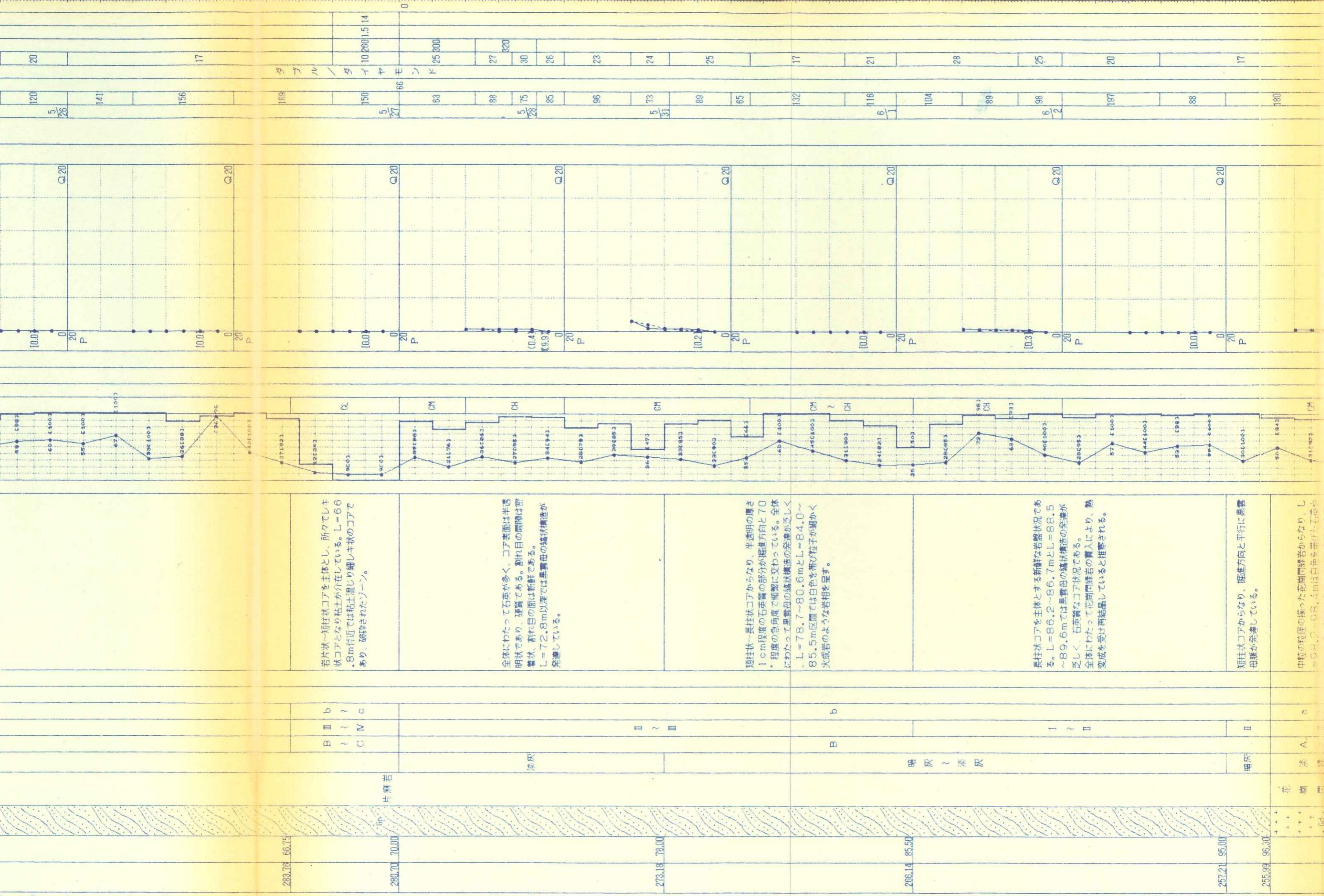
淡灰

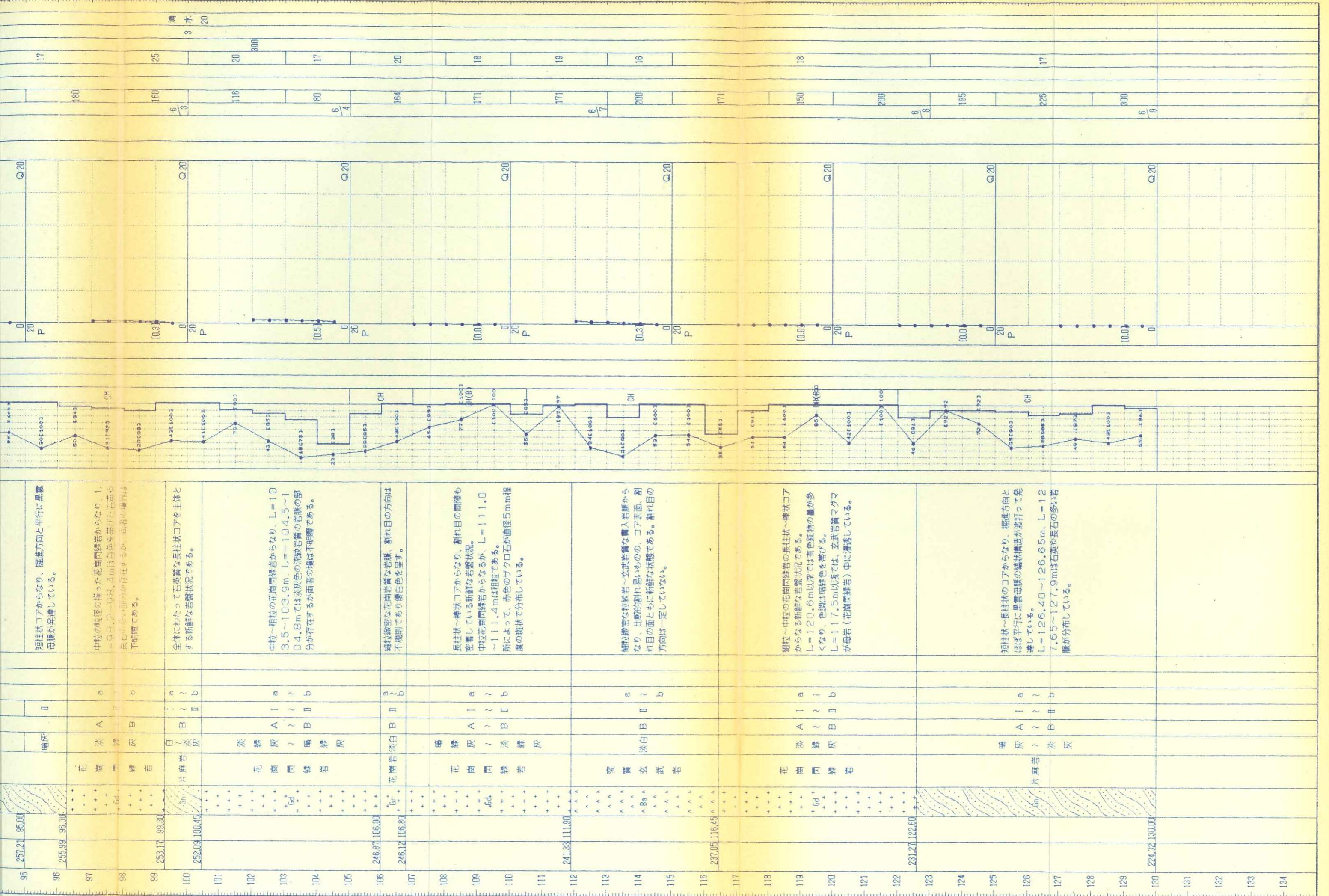
淡灰

淡灰

淡灰

淡灰



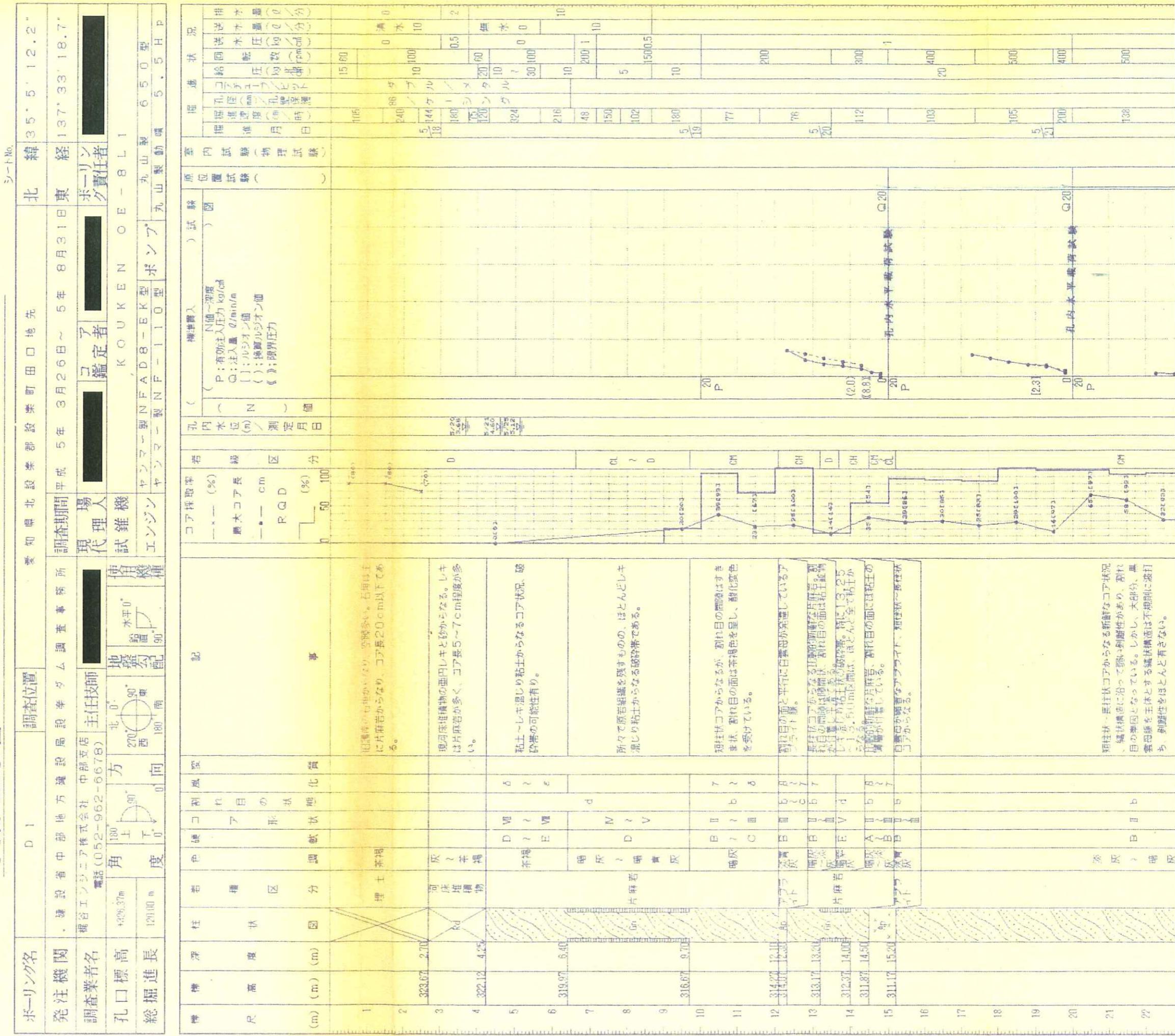


# ボーリング柱状図

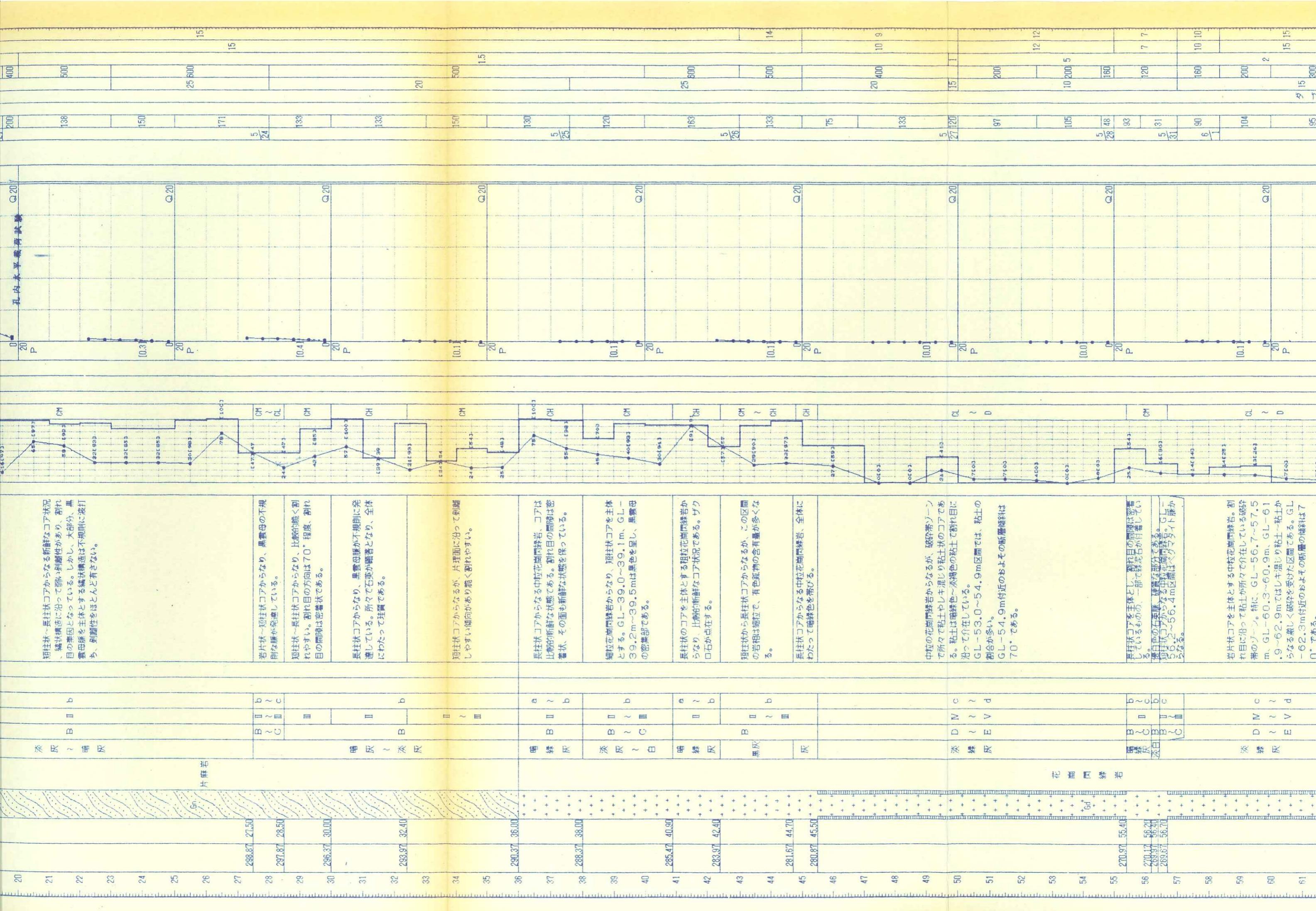
調査名 事業・工事名

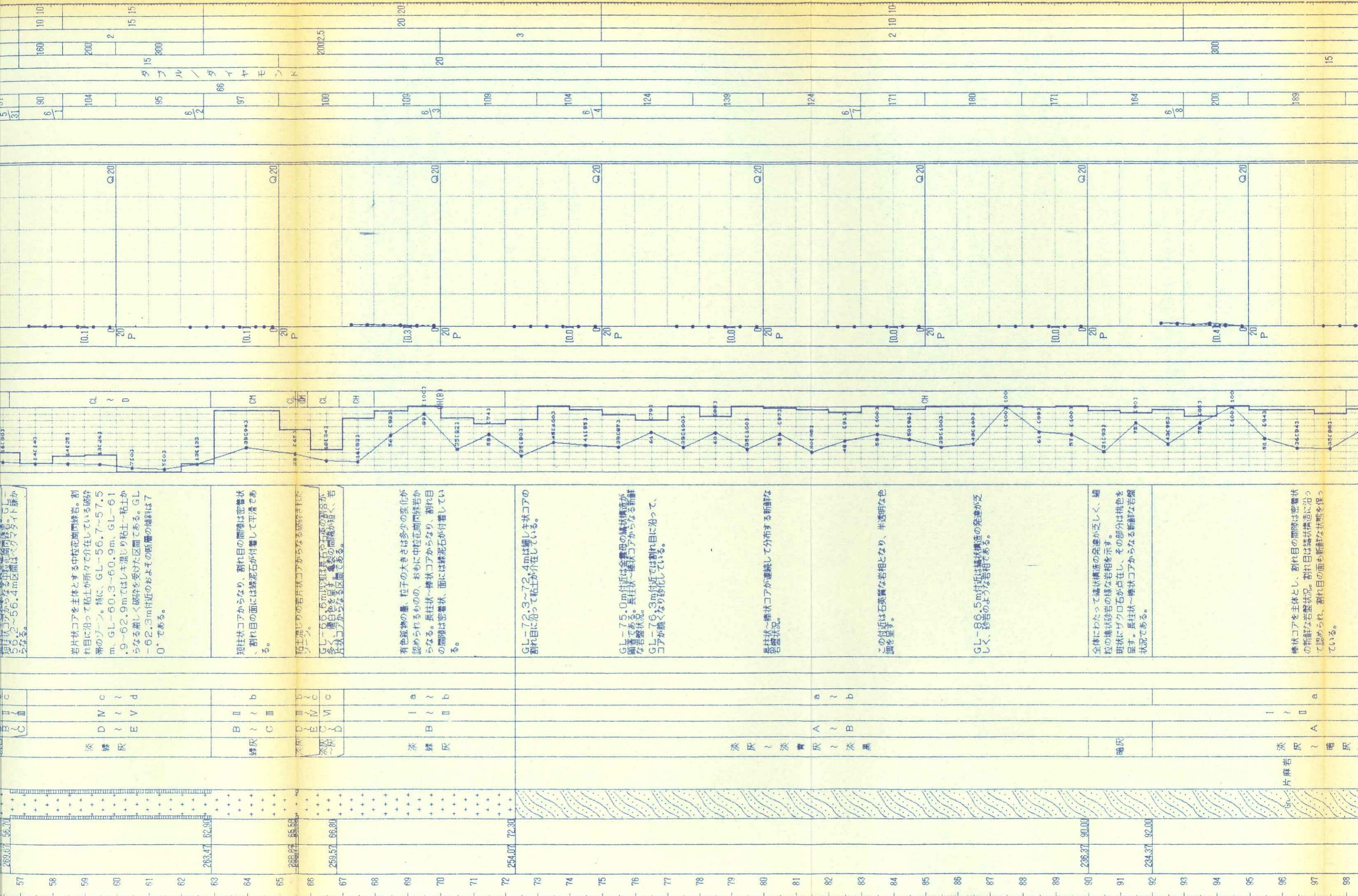
平成4年度 訓練ダムサイトボーリング調査

シートNo. ポーリングNo.



頸性体～層付体コアからなる新鮮なコア状況  
～縫状構造に沿って弱い剥離があり、剥離  
目の発現などになっている。しかし、大部分、風  
化母岩層は主体となる縫状構造は不規則に剥離  
し、剥離性をほとんど見ない。



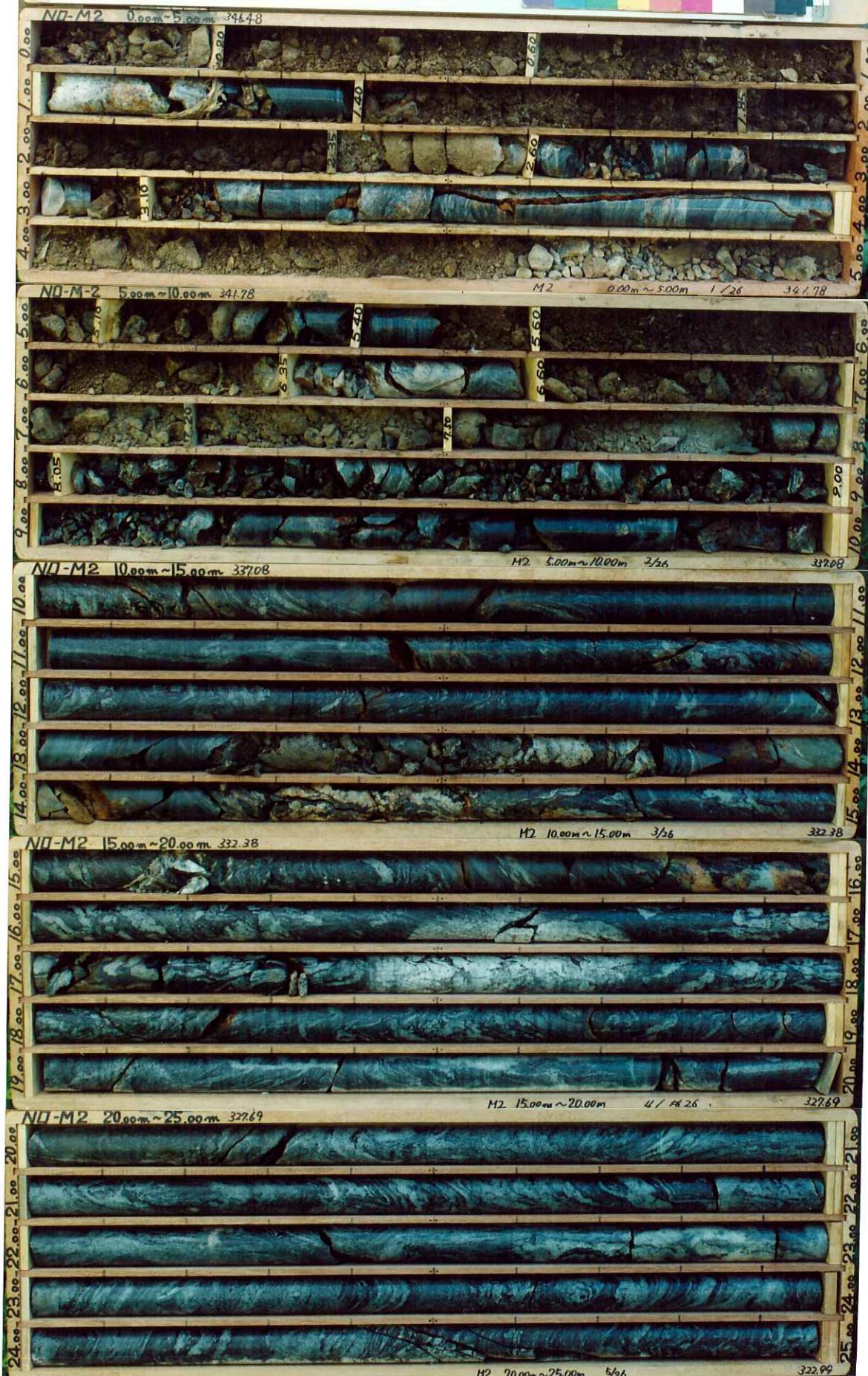






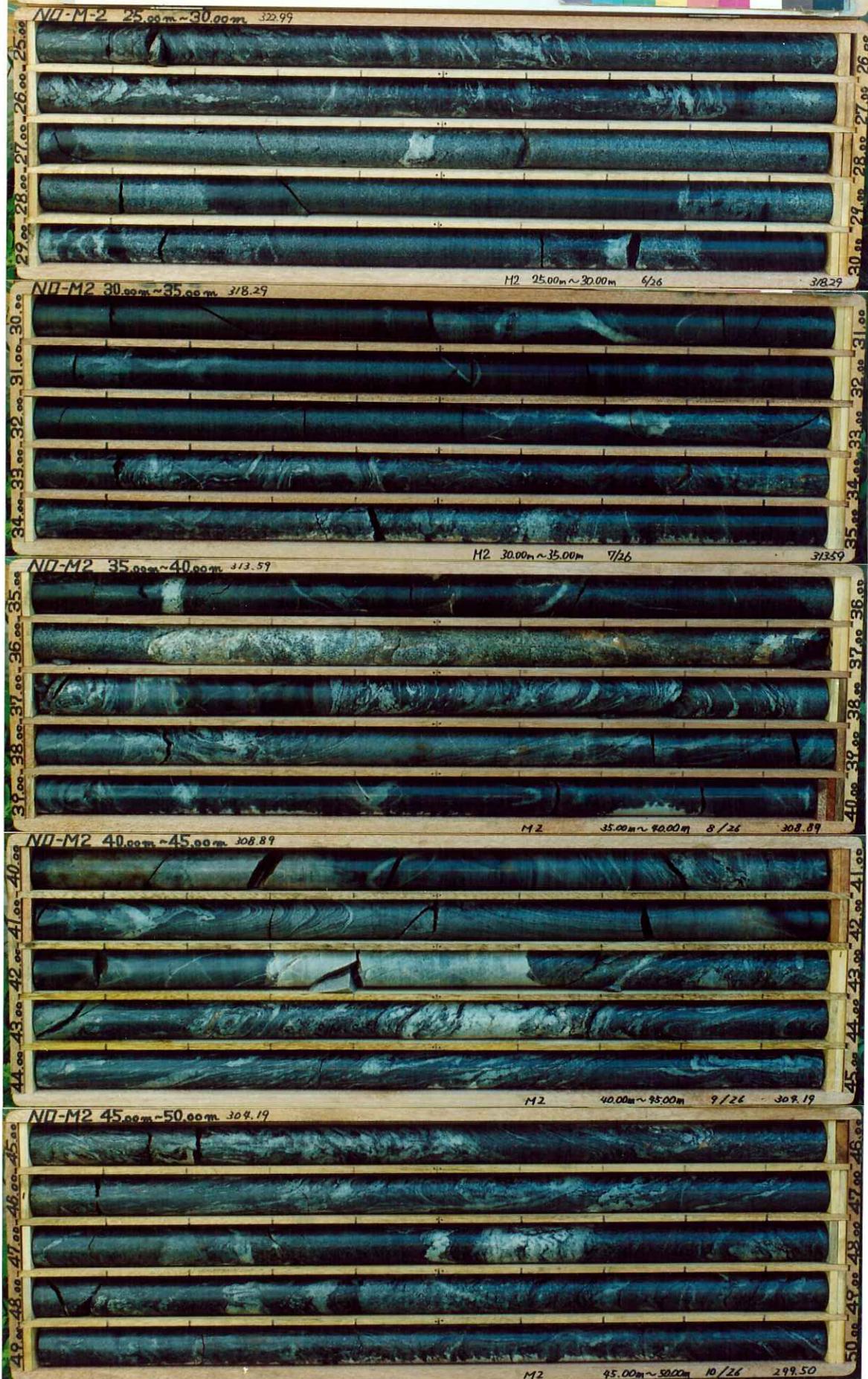
調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. M2
深 度	0.00 m ~ 25.00m



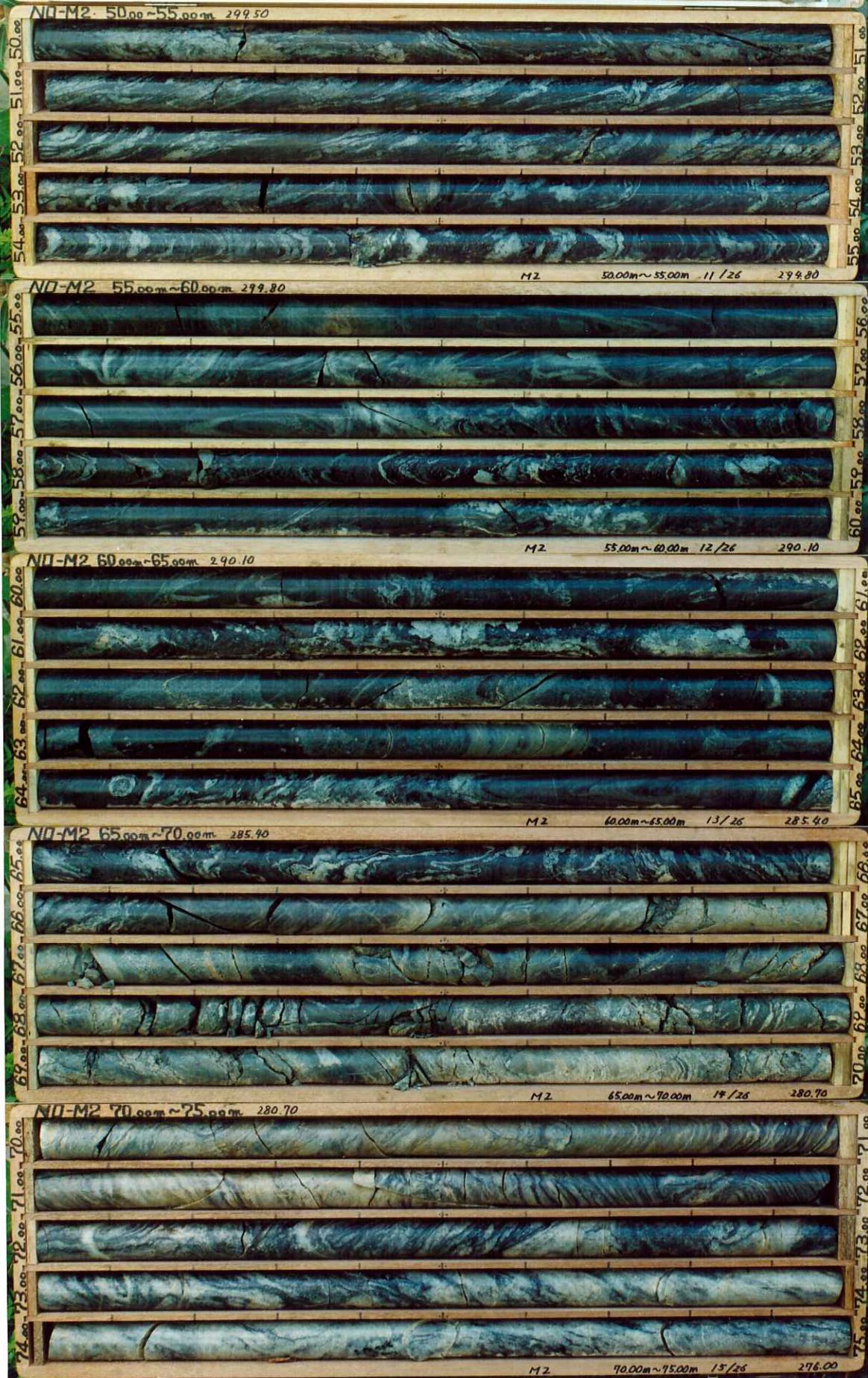
調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. M2
深 度	25.00m ~ 50.00m



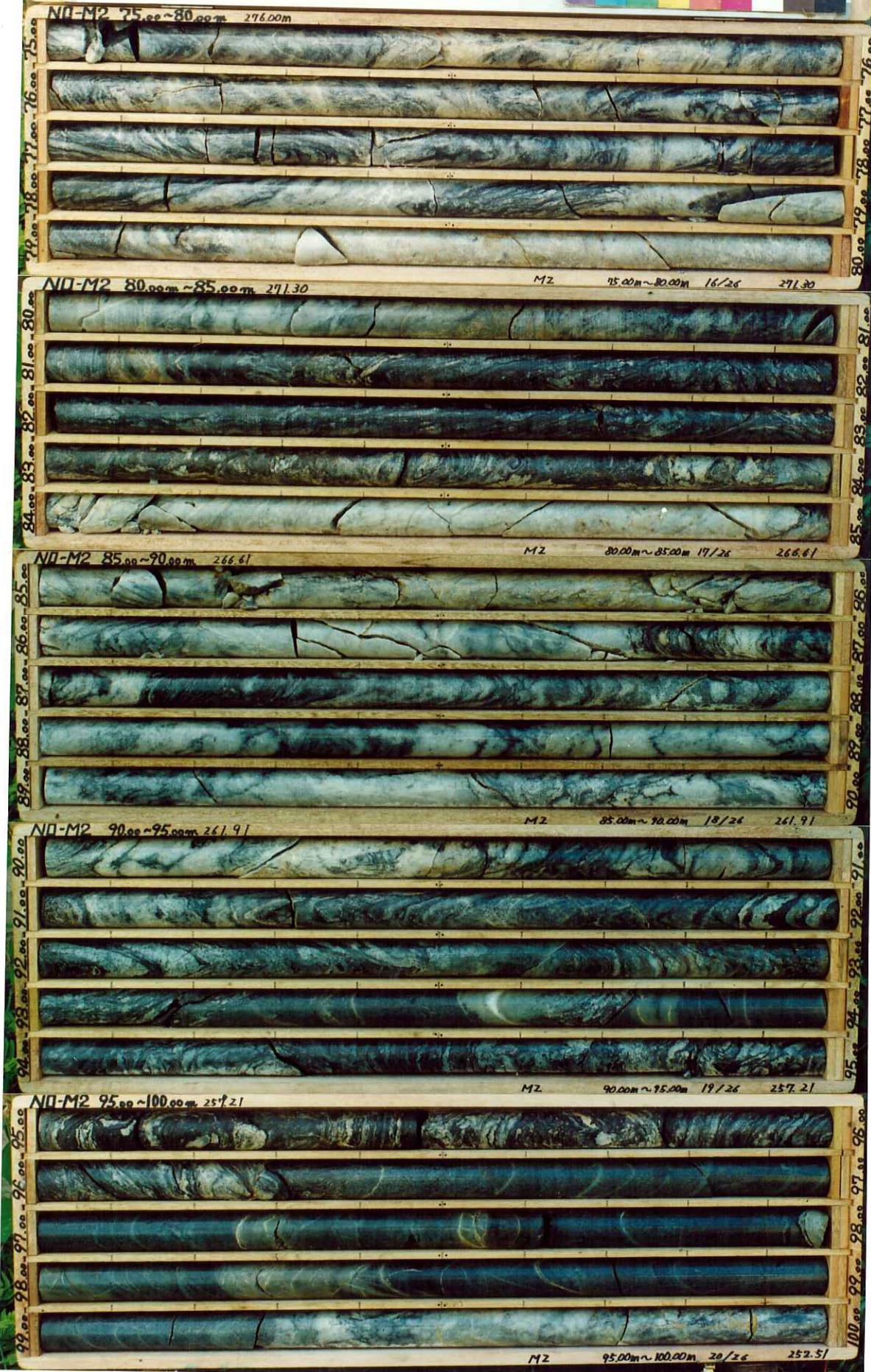
調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. M2
深 度	50.00 m ~ 75.00 m



調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. M2
深 度	75.00 m ~ 100.00m



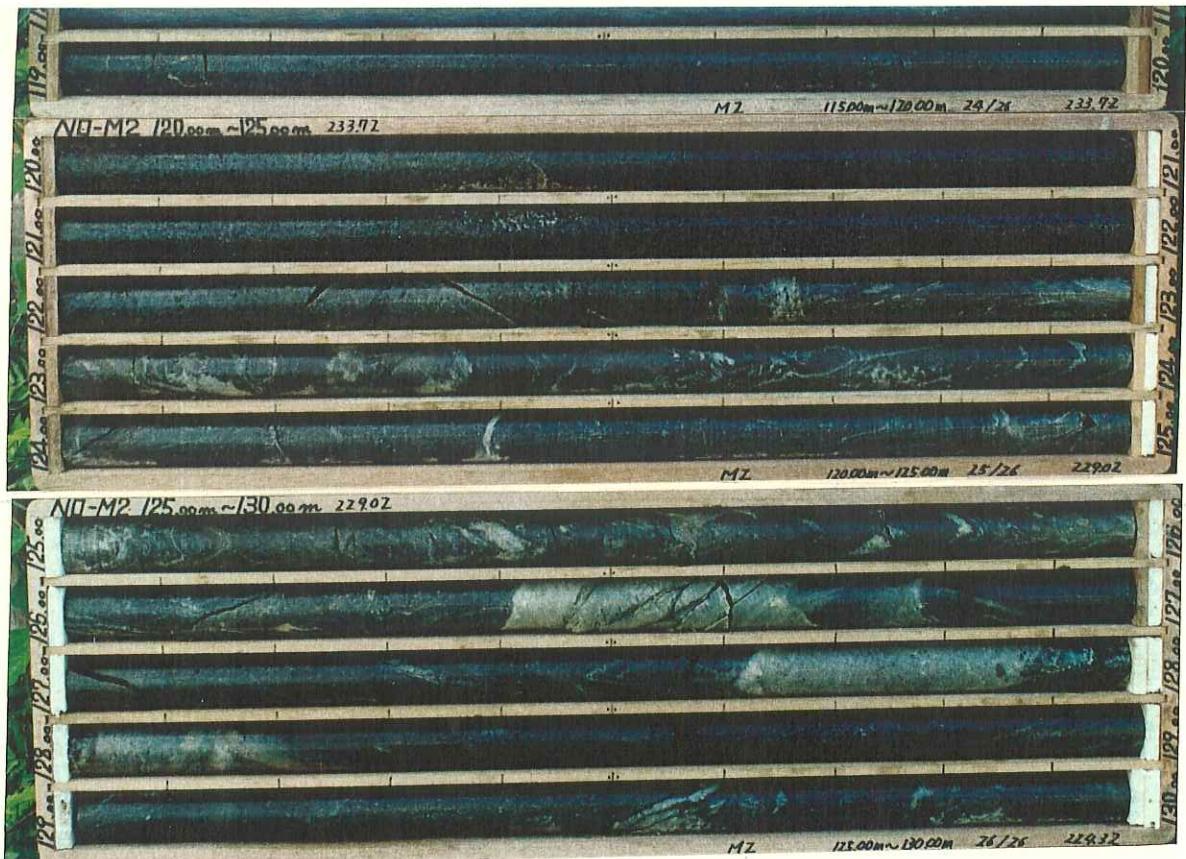
調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. M2
深 度	100.00m ~ 130.00m



ND-M2 100.00 ~ 105.00 m 252.51





調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名 No. D 1

深 度 0.00 m ~ 25.00 m



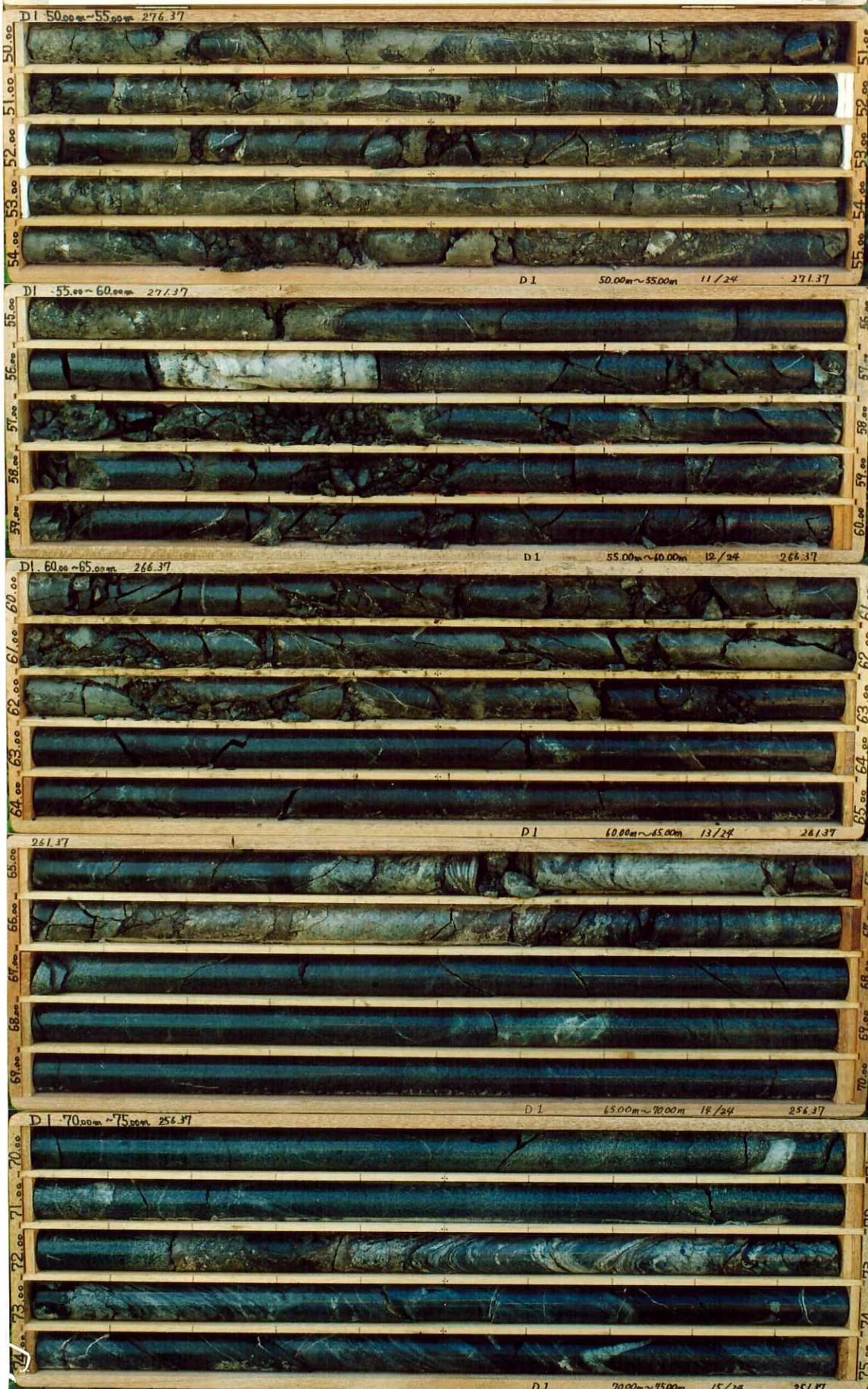
調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. D 1
深 度	25.00 m ~ 50.00 m



調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. D 1	
深 度	50.00 m ~ 75.00m	

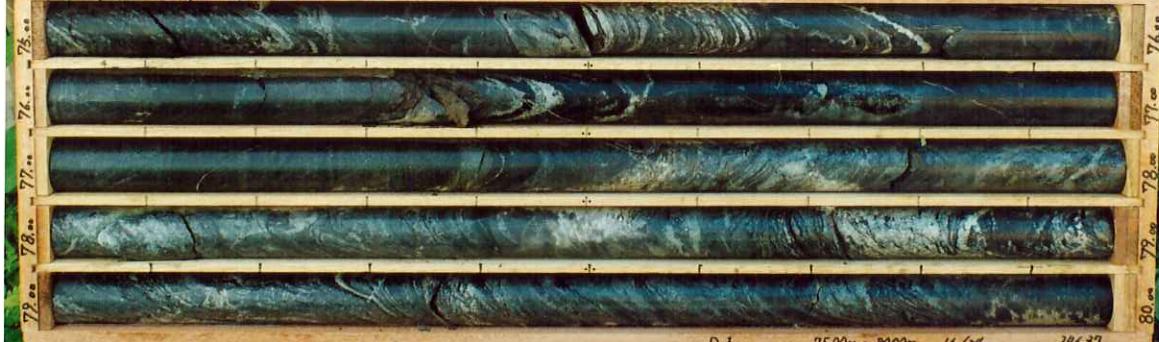


調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

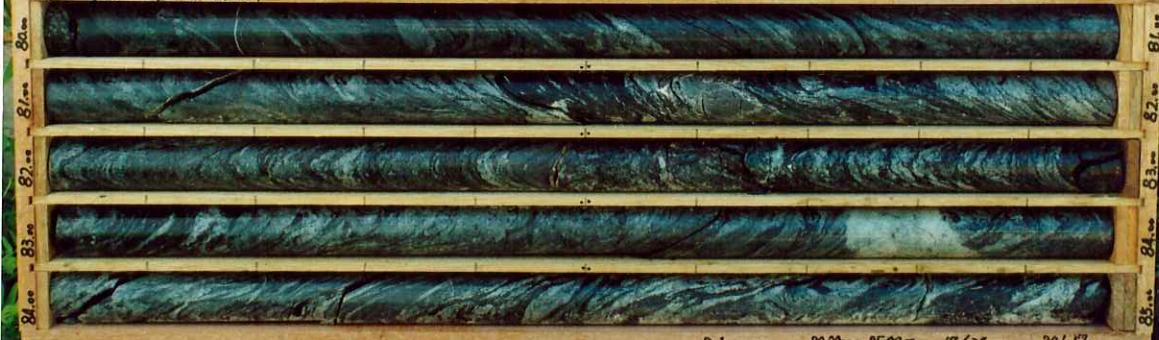
ボーリング名	No. D 1	
深 度	75.00m ~ 100.00m	



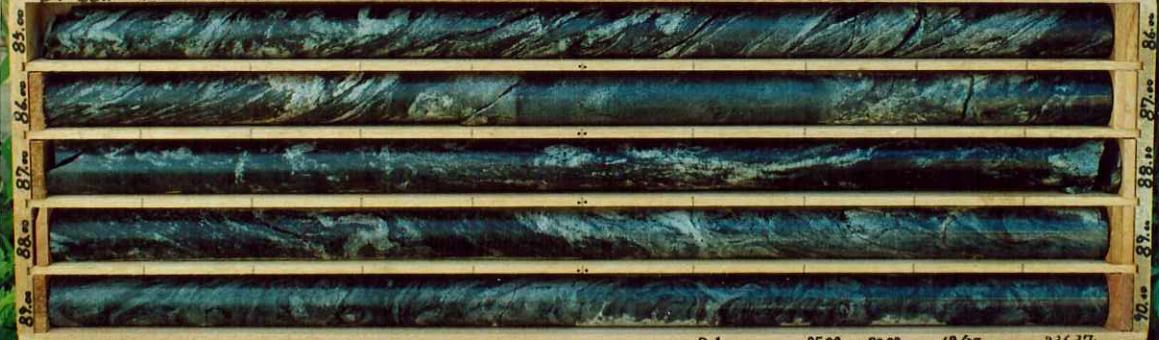
D 1 75.00 ~ 80.00m 251.37



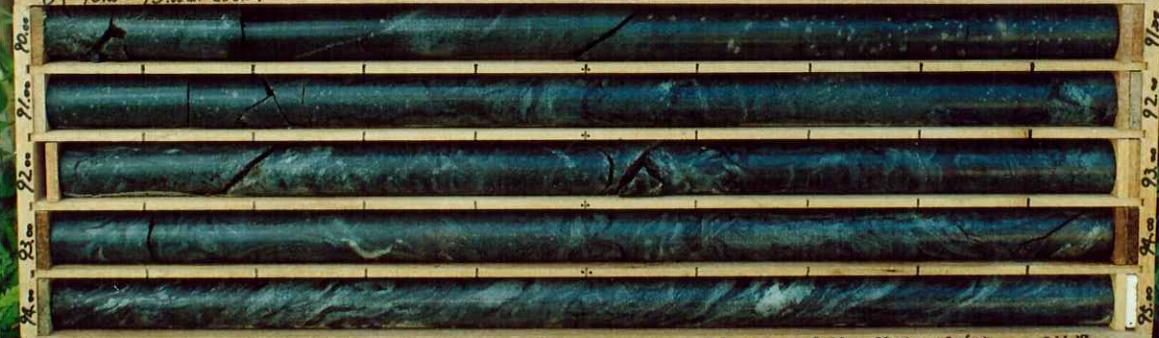
D 1 80.00 ~ 85.00m 246.37



D 1 85.00 ~ 90.00m 241.37



D 1 90.00 ~ 95.00m 236.37



D 1 95.00 ~ 100.00m 231.37



D 1 95.00m ~ 100.00m 226.37

調査名 平成4年度設楽ダムサイトボーリング調査その2

ボーリング名	No. D 1	
深 度	100.00m ~ 120.00m	





ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	1	測定日時 1985.5.19
試験深度( m )	GL -	15	~ 20	孔径 $\phi$ ( mm ) 66
孔内水位( m )	GL -	16.4	計器高( m ) GL + 2.1	区間長( m ) 5 注入管長( m ) 20.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

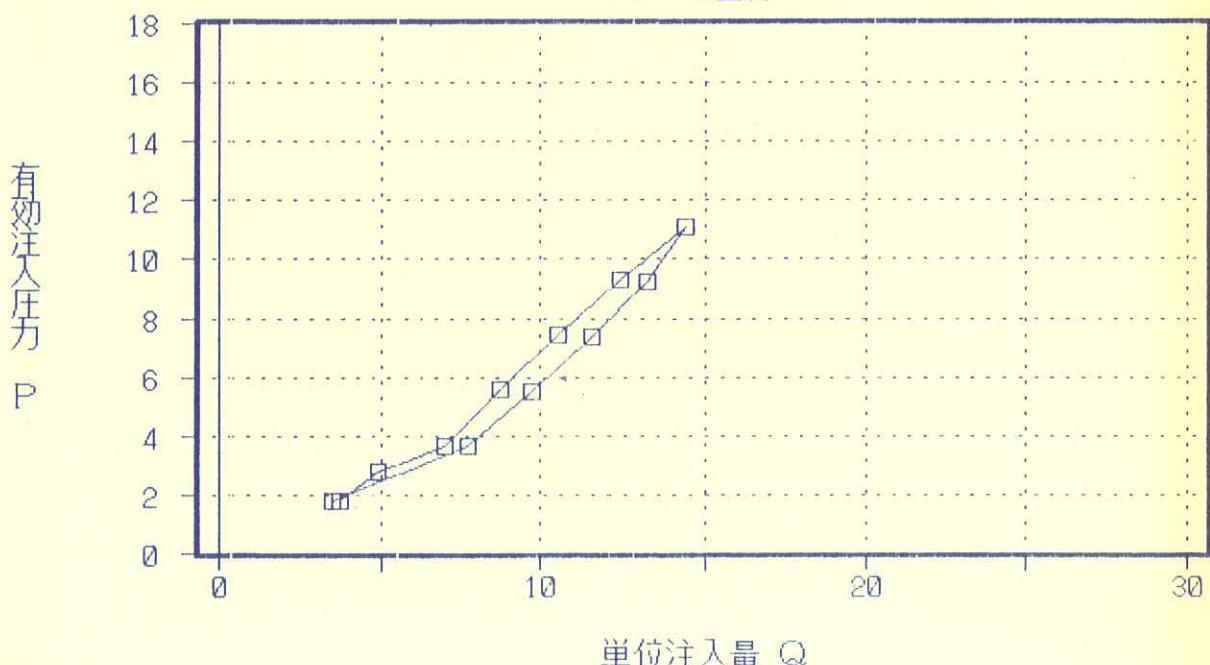
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	20.0	18.0	18.0	18.0	18.0	18.4	3.68	18.55	0.05	0.49	1.80
1	24.7	24.6	24.6	24.7	24.6	24.6	4.93	18.55	0.05	0.87	2.76
2	35.0	35.0	35.0	35.0	35.0	35.0	7.00	18.55	0.05	1.76	3.67
4	44.0	44.0	44.0	43.6	43.6	43.8	8.77	18.55	0.05	2.76	5.57
6	52.5	52.5	52.5	52.5	52.5	52.5	10.50	18.55	0.05	3.96	7.45
8	62.0	62.0	62.0	62.0	62.0	62.0	12.40	18.55	0.05	5.52	9.30
10	72.0	72.0	72.0	72.0	72.0	72.0	14.40	18.55	0.05	7.44	11.11
8	66.0	66.0	66.0	66.0	66.0	66.0	13.20	18.55	0.05	6.25	9.22
6	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	58.0	11.60	18.55	0.05	4.83	7.37
4	49.0	48.0	49.0	49.0	49.0	48.8	9.76	18.55	0.05	3.42	5.51
2	38.5	38.6	38.5	38.5	38.6	38.5	7.71	18.55	0.05	2.13	3.64
0	17.0	17.0	17.0	17.0	17.0	17.0	3.40	18.55	0.05	0.41	1.81

ルジオン値	L u	13.1
換算ルジオン値	L u'	-
最大注入圧力	P max	11.11
限界圧力	P c	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	2	測定日時 11.5.20
試験深度(m)	G L -	20	~ 25	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	G L -	16.4	計器高(m) G L + 2.1	注入管長(m) 24.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

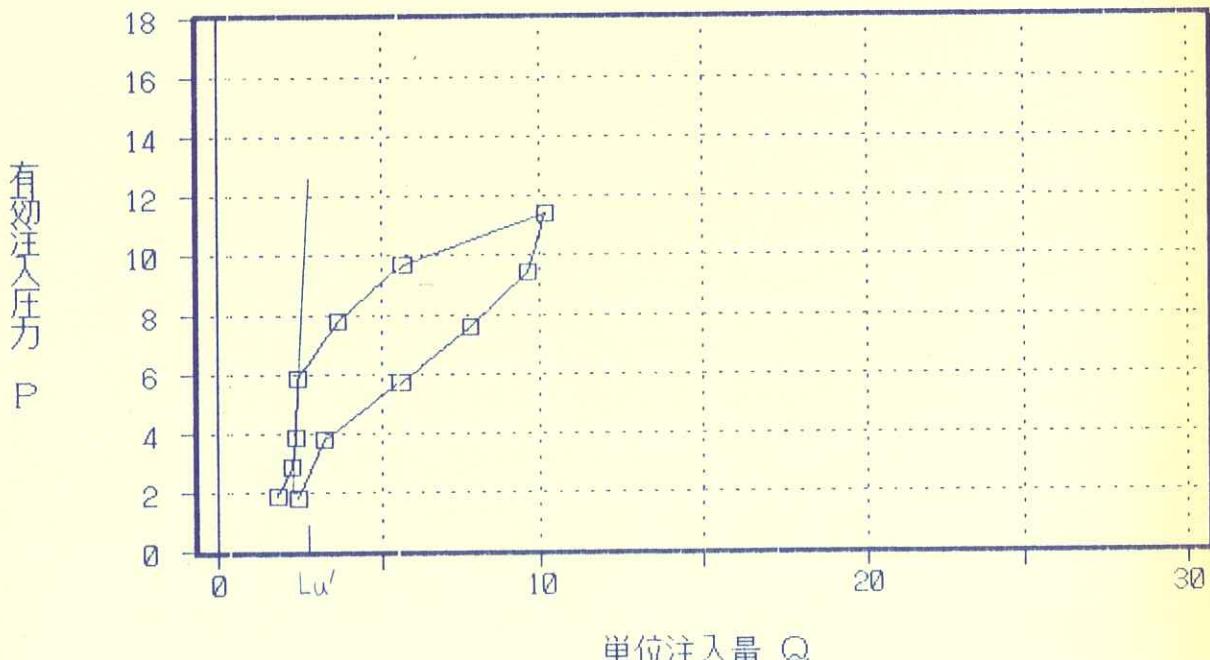
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	9.0	1.80	23.25	4.75	0.14	1.84
1	11.0	11.0	11.0	11.0	11.0	11.0	2.20	23.25	4.75	0.21	2.83
2	11.5	11.5	11.6	11.6	11.6	11.6	2.31	23.25	4.75	0.23	3.83
4	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	2.40	23.25	4.75	0.25	5.83
6	18.0	18.0	18.0	18.0	18.0	18.0	3.60	23.25	4.75	0.56	7.79
8	28.0	28.0	28.0	29.0	28.0	28.2	5.64	23.25	4.75	1.36	9.71
10	48.0	50.0	51.0	52.0	53.0	50.8	10.16	23.25	4.75	4.43	11.41
8	48.0	48.0	48.0	48.0	48.0	48.0	9.60	23.25	4.75	3.95	9.45
6	39.0	39.0	39.0	39.0	39.0	39.0	7.80	23.25	4.75	2.61	7.59
4	28.0	28.0	28.0	28.0	28.0	28.0	5.60	23.25	4.75	1.34	5.72
2	16.0	16.0	16.0	16.0	16.0	16.0	3.20	23.25	4.75	0.44	3.81
0	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	2.40	23.25	4.75	0.25	1.83

ルジオン値	L <sub>u</sub>	-
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	3.1
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.41
限界圧力	P <sub>c</sub>	5.83

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイドボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	3	測定日時 1.5.5.21
試験深度(m)	G L - 25	~	30	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	G L - 16.4	計器高(m)	G L + 2.1	注入管長(m) 30.5

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

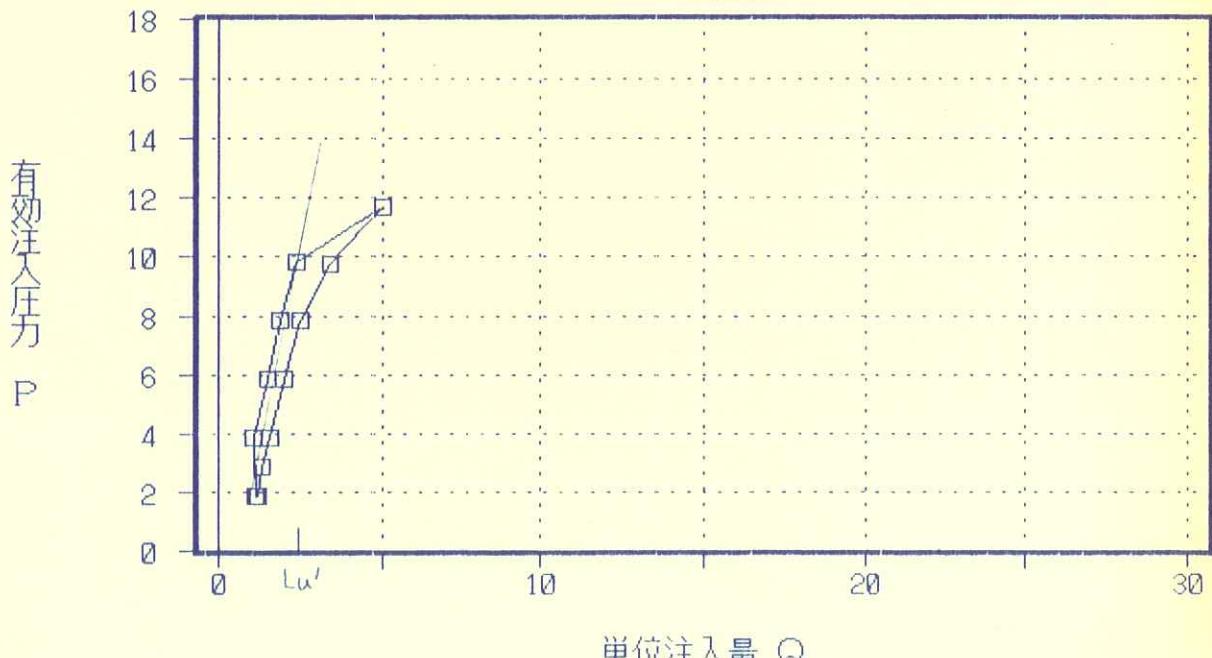
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 Q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	1.20	27.95	9.45	0.08	1.84
1	6.8	6.8	6.8	6.7	6.8	6.8	1.36	27.95	9.45	0.10	2.84
2	8.0	8.0	8.0	8.0	8.0	8.0	1.60	27.95	9.45	0.14	3.84
4	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	2.00	27.95	9.45	0.21	5.83
6	14.0	13.0	12.0	12.0	12.0	12.6	2.52	27.95	9.45	0.34	7.82
8	18.0	17.0	17.0	17.0	16.0	17.0	3.40	27.95	9.45	0.62	9.79
10	26.0	25.0	25.0	25.0	24.0	25.0	5.00	27.95	9.45	1.33	11.72
8	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	2.40	27.95	9.45	0.31	9.82
6	9.0	9.0	10.0	9.0	10.0	9.4	1.88	27.95	9.45	0.19	7.83
4	7.0	7.0	8.0	8.0	8.0	7.6	1.52	27.95	9.45	0.12	5.84
2	5.0	5.0	6.0	6.0	6.0	5.6	1.12	27.95	9.45	0.07	3.84
0	5.8	5.8	5.8	5.8	5.8	5.8	1.16	27.95	9.45	0.07	1.84

ルジオン値	L <sub>u</sub>	-
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	2.9
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.72
限界圧力	P <sub>c</sub>	7.82

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	4	測定日時 [1.5.5.24]
試験深度(m)	GL - 30	~	35	孔径 $\phi$ (mm) 66
孔内水位(m)	GL - 16.4	計器高(m)	GL + 2.1	区間長(m) 5 注入管長(m) 36.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  : 7・10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

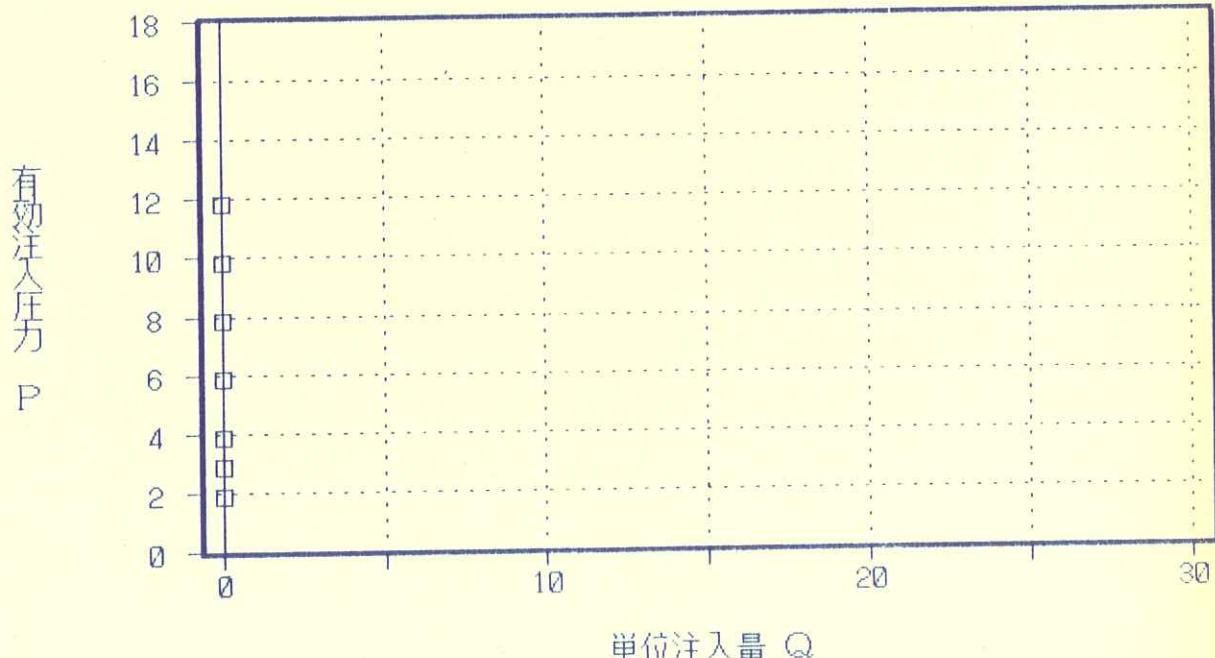
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	1.85
1	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	2.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	32.65	14.15	0.00	1.85

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2				
孔番	M2	ステージ	5	測定日時	11.5.5.24
試験深度(ｍ)	GL -	35	～	40	孔径 $\phi$ (mm)
孔内水位(ｍ)	GL -	16.4	計器高(ｍ)	GL +	5
					区間長(ｍ)
					39.5
					注入管長(ｍ)

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm²)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm²)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1.0f/m³=0.1/kgf/cm²)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  :  $7 \cdot 10^{-5} (\text{min}^2/\text{m}^3)$

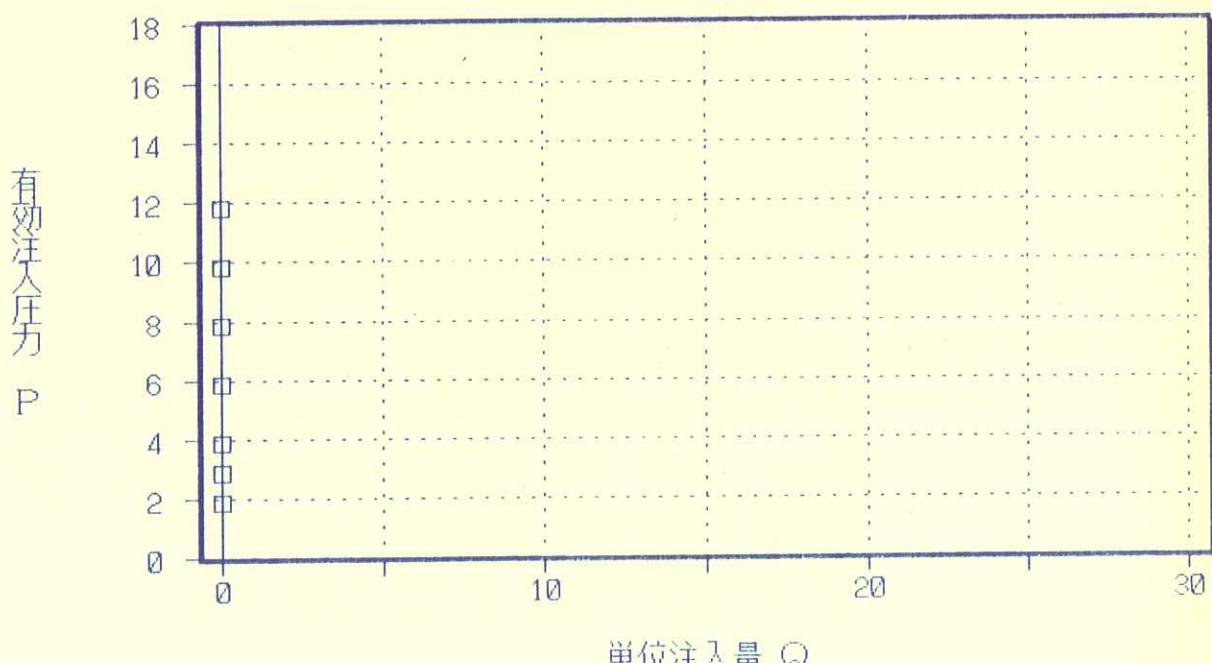
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	37.35	18.85	0.00 1.85
1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 2.85
2	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 3.85
4	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 5.85
6	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 7.85
8	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 9.85
10	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 11.85
8	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 9.85
6	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.10	0.02	37.35	18.85	0.00 7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	37.35	18.85	0.00 5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	37.35	18.85	0.00 3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	0.00	37.35	18.85	0.00 1.85

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2						
孔番	M2	ステージ	6	測定日時	11.5.5.25		
試験深度(m)	GL -	40	~	45	孔径φ(mm)	66	
孔内水位(m)	GL -	16.4	計器高(m)	GL +	2.1	区間長(m)	5
					注入管長(m)	44.5	

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

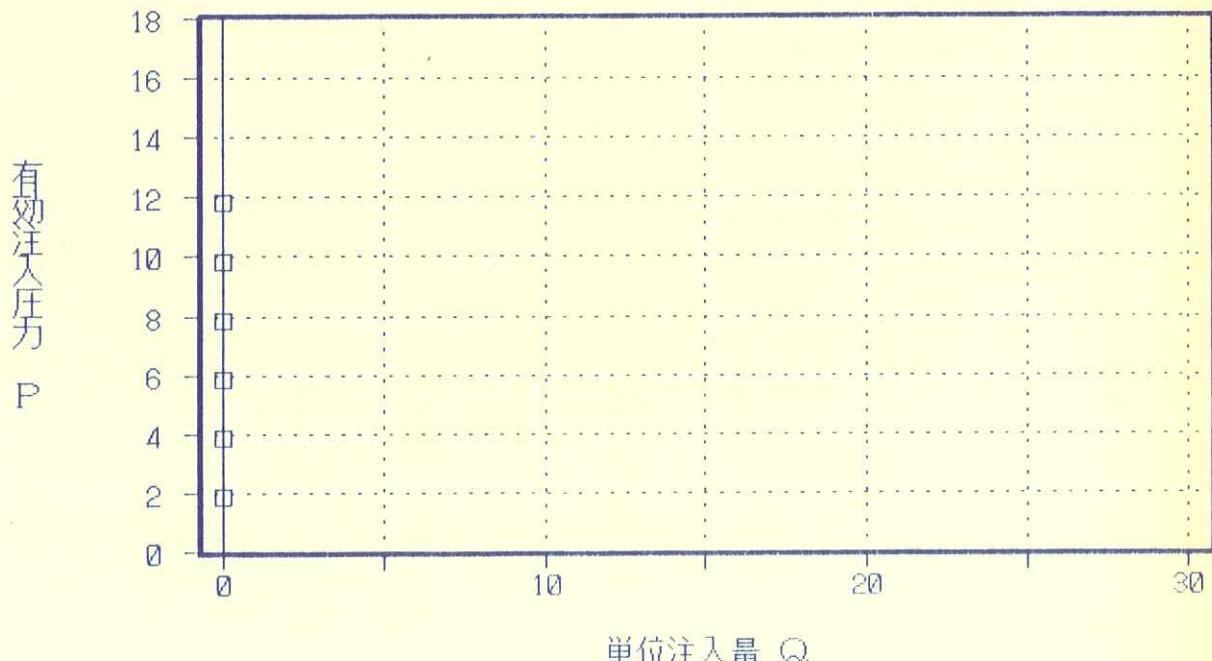
q : 注入量 (min/1)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	1.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	42.05	23.55	0.00	1.85

ルジョン値 L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値 L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力 P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M2	ステージ	7	測定日時 11.5.5.25
試験深度(m)	GL - 45	~	50	孔径φ(mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 16.4	計器高(m)	GL + 2.1	注入管長(m) 46.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

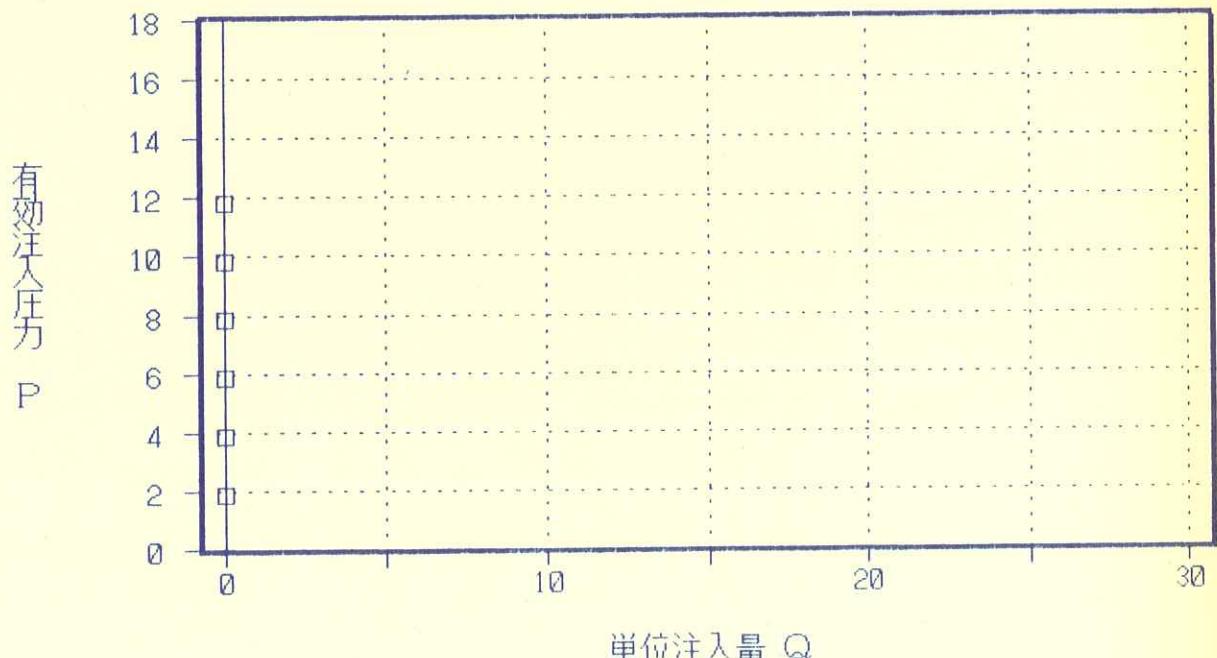
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	1.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	46.75	28.25	0.00	1.85

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M2	ステージ	8	測定日時 1.5.5.26
試験深度(m)	GL - 50	~	55	区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 16.4	計器高(m)	GL + 2.1	注入管長(m) 51.5

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

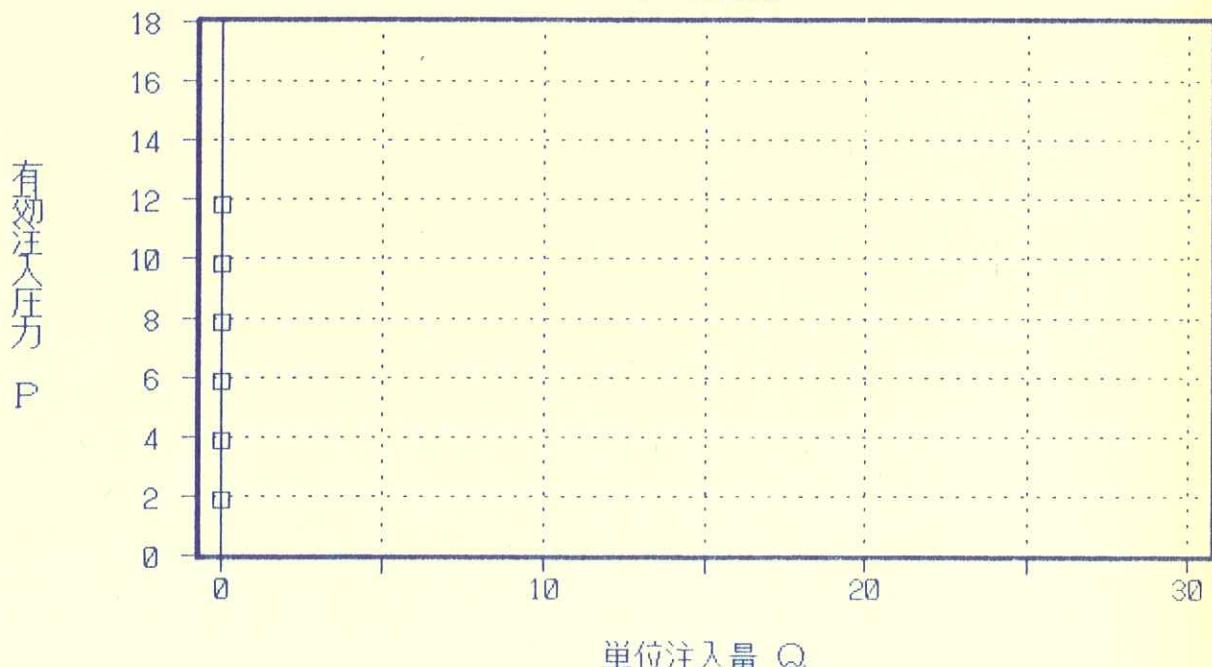
q : 注入量 (min/1)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	1.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	51.45	32.95	0.00	1.85

ルジオン値 L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値 L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力 P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	9	測定日時 0.5.27
試験深度(m)	G L -	55	~	60
孔内水位(m)	G L -	16.4	計器高(m)	G L + 2.1

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

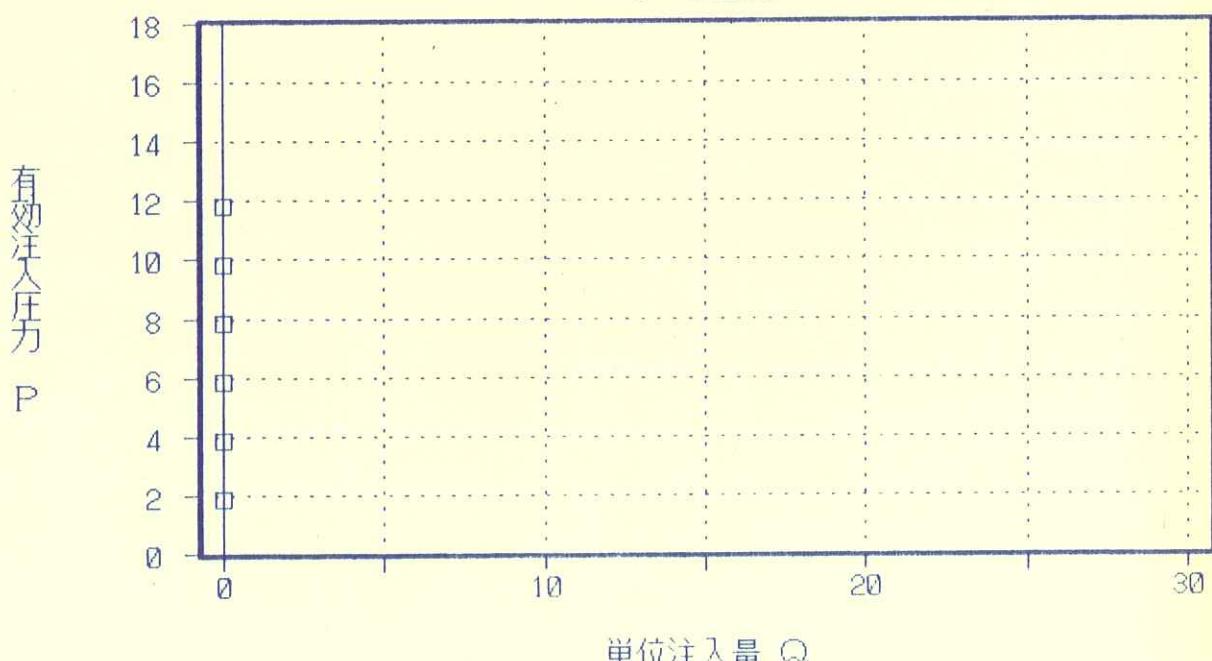
q : 注入量 (min/1)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	1.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	56.15	37.65	0.00	1.85

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	10	測定日時 1.5.5.27
試験深度(m)	GL - 60	~	65	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 16.4	計器高(m)	GL + 2.1	注入管長(m) 64.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

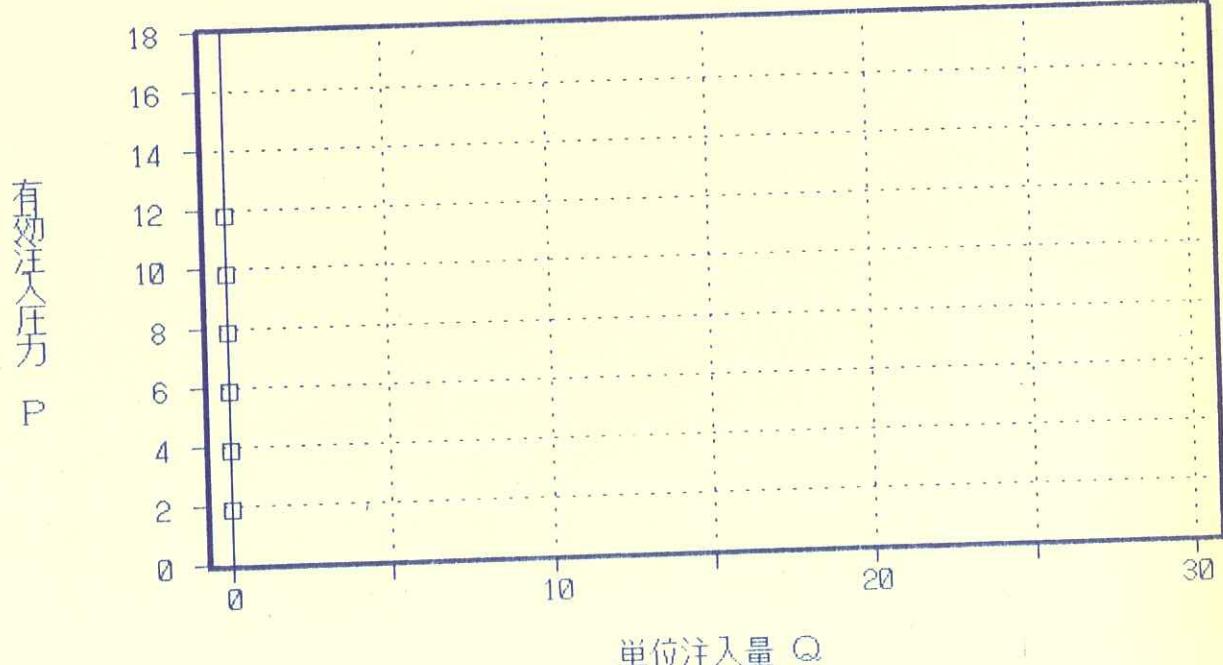
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入用 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	1.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.85	42.35	0.00	1.85

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M2	ステージ	II	測定日時 11.5.5.27
試験深度(ｍ)	GL - 65	～	70	孔径φ(ｍｍ) 66
孔内水位(ｍ)	GL - 16.4	計器高(ｍ)	GL + 2.1	注入管長(ｍ) 69.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm²)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm²)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1t/m³=0.1/kgf/cm²)

$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7・10⁻⁵(min²/12)

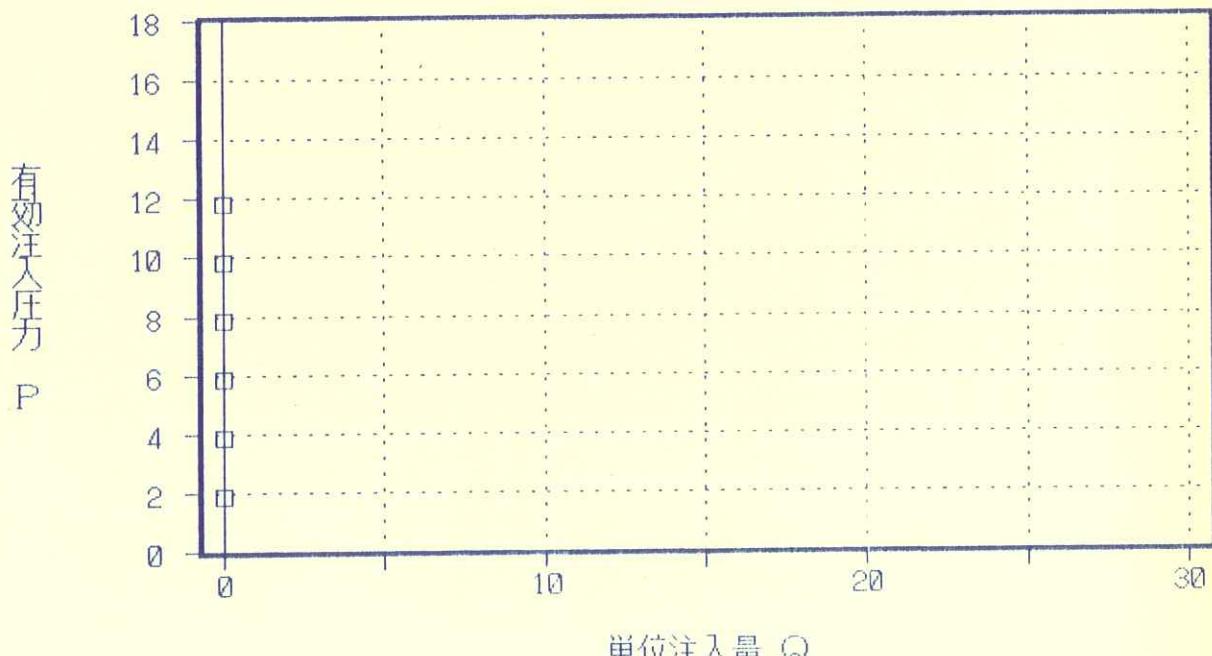
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	1.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	3.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	5.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	7.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	9.85
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	11.85
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	9.85
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	7.85
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	5.85
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.55	47.05	0.00	1.85

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2		
孔番	M 2	ステージ	12   測定日時 1982.5.31
試験深度(m)	GL - 70 ~ 75	区間長(m)	66
孔内水位(m)	GL - 16.95 計器高(m)	GL + 2.1 注入管長(m)	5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

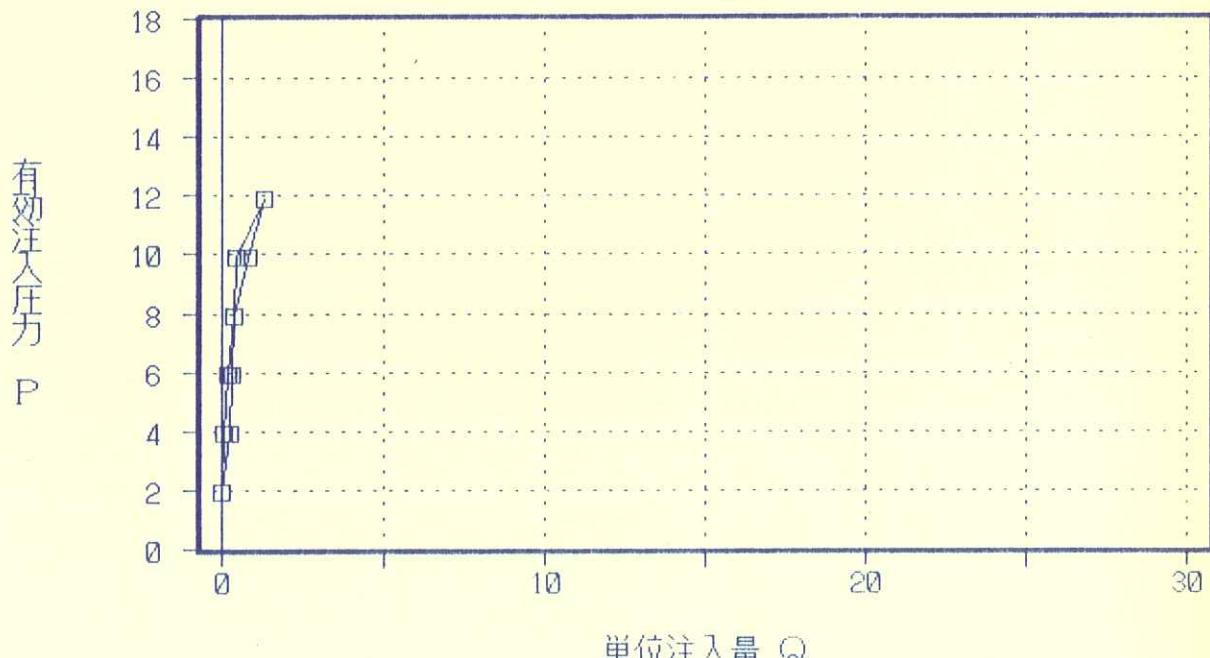
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	70.25	51.20	0.00	1.91
2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	70.25	51.2	0.01	3.90
4	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	0.30	70.25	51.2	0.01	5.90
6	1.7	1.7	1.7	1.7	1.7	1.7	0.34	70.25	51.2	0.02	7.90
8	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	0.40	70.25	51.2	0.02	9.90
10	6.2	6.2	6.2	6.3	6.8	6.3	1.27	70.25	51.2	0.22	11.88
8	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	0.80	70.25	51.2	0.09	9.90
6	2.0	2.0	1.8	1.8	1.8	1.9	0.38	70.25	51.2	0.02	7.90
4	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.16	70.25	51.2	0.00	5.90
2	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	70.25	51.2	0.00	3.90
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	70.25	51.2	0.00	1.91

ルジョン値 L <sub>u</sub>	0.4
換算ルジョン値 L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	11.88
限界圧力 P <sub>c</sub>	9.90

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M2	ステージ	13	測定日時 11.5.6.1
試験深度(ｍ)	GL-	75	～	80
孔内水位(ｍ)	GL-	16.4	計器高(ｍ)	GL+

孔径  $\phi$  (mm) 66  
区間長(m) 5

注入管長(m) 82.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm²)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm²)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1t/m³ = 0.1/kgf/cm²)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7 · 10⁻⁵ (min²/12)

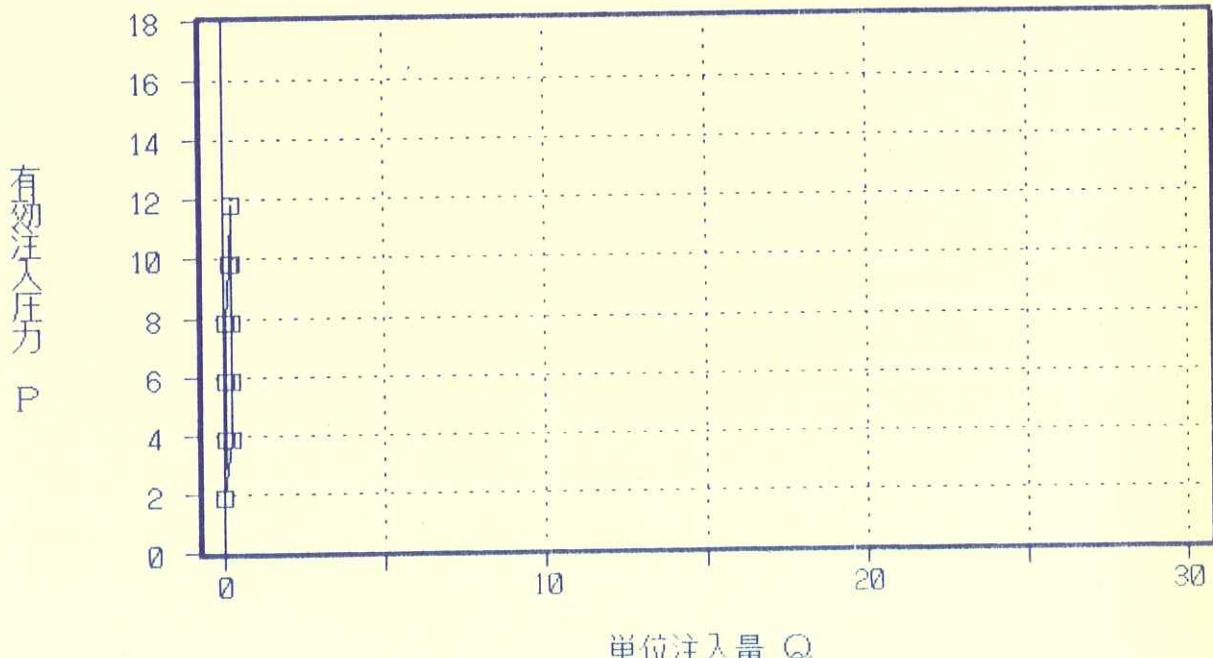
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	74.95	56.45	0.00	1.85
2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	74.95	56.45	0.01	3.85
4	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	74.95	56.45	0.01	5.85
6	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	74.95	56.45	0.01	7.85
8	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	74.95	56.45	0.01	9.85
10	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	74.95	56.45	0.01	11.85
8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.16	74.95	56.45	0.00	9.85
6	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	74.95	56.45	0.00	7.85
4	0.2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	74.95	56.45	0.00	5.85
2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	74.95	56.45	0.00	3.85
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	74.95	56.45	0.00	1.85

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.2
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.85
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2				
孔番	M2	ステージ	14	測定日時	II.5.6.2
試験深度(m)	GL-	80	~	85	
孔内水位(m)	GL-	16.3	計器高(m)	GL+	2.1 注入管長(m) 84.5

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/l)

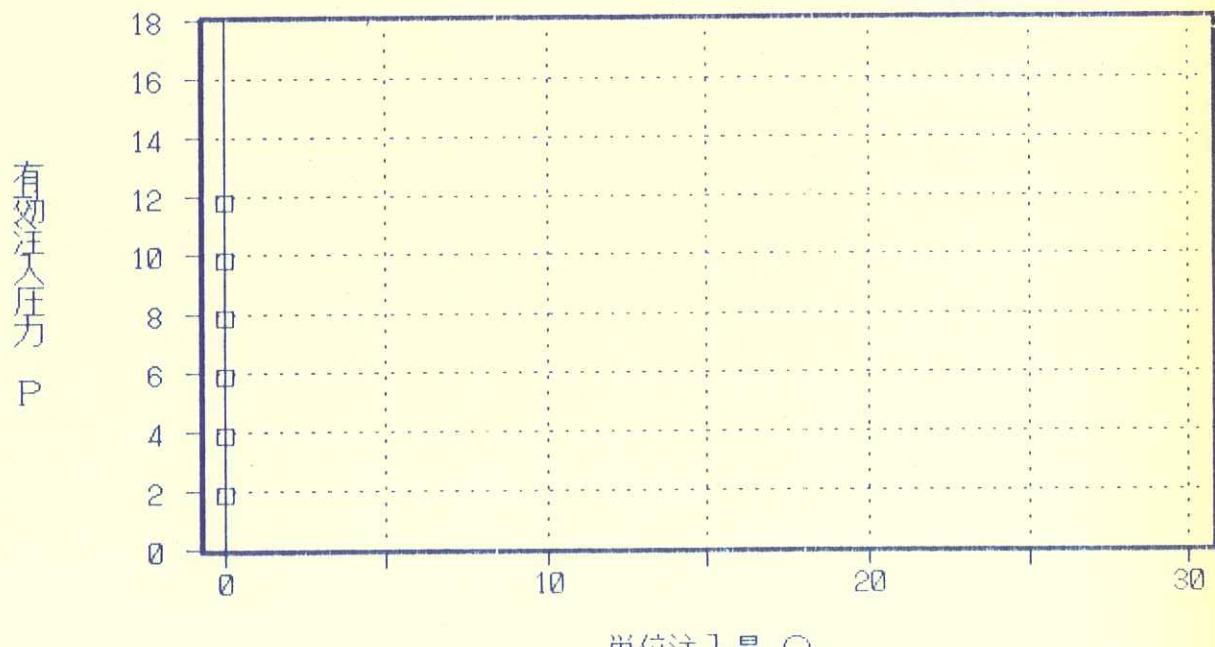
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量単位注入量 q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	1.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	3.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	5.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	7.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	9.84
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	11.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	9.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	7.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	5.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	79.65	61.25	0.00	1.84

ルジオン値	I <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	I <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.84
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2					
孔番	M2	ステージ	15	測定日時	1.5.6.2	
試験深度(m)	GL-	85	~	90	孔径φ(mm)	66
孔内水位(m)	GL-	16.3	計器高(m)	GL+	区間長(m)	5
					注入管長(m)	90.5

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

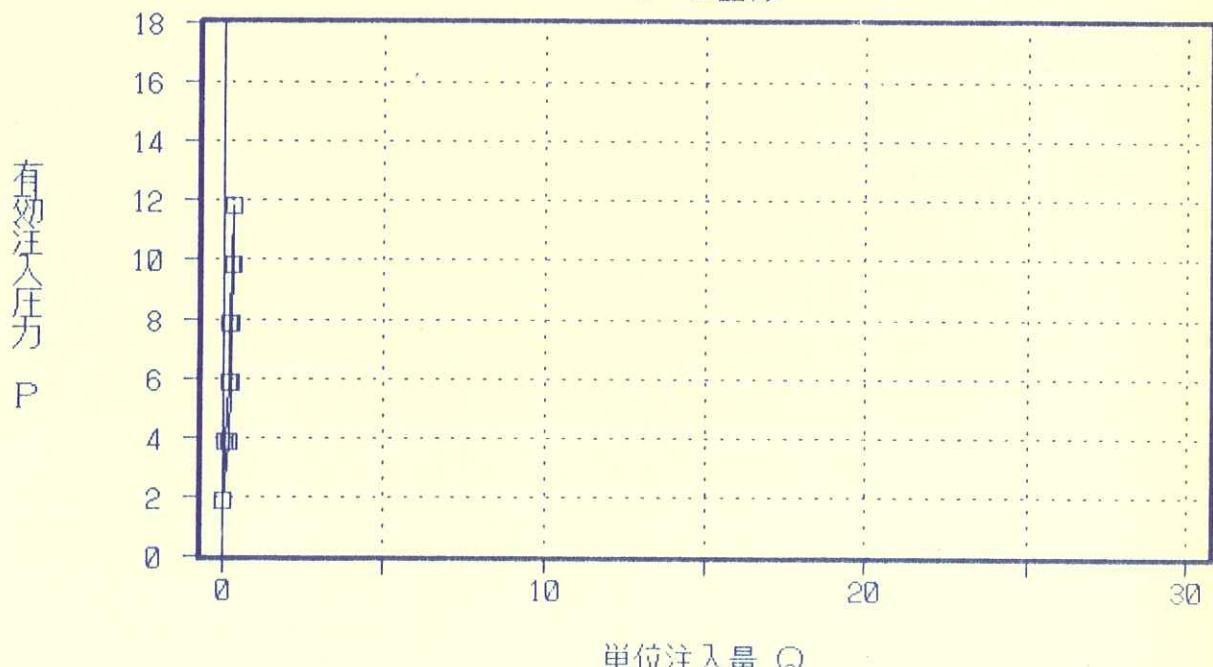
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	84.35	65.95	0.00	1.84
2	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	84.35	65.95	0.01	3.84
4	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	84.35	65.95	0.01	5.84
6	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	0.28	84.35	65.95	0.01	7.84
8	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	0.28	84.35	65.95	0.01	9.84
10	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	0.28	84.35	65.95	0.01	11.84
8	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	0.28	84.35	65.95	0.01	9.84
6	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	84.35	65.95	0.01	7.84
4	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	84.35	65.95	0.01	5.84
2	0.5	0.5	0.5	0.5	0.4	0.5	0.10	84.35	65.95	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	84.35	65.95	0.00	1.84

ルジオン値	I <sub>u</sub>	0.3
換算ルジオン値	I <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.84
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	16	測定日時 11.4.6.3
試験深度(m)	G L -	90	~	95
孔内水位(m)	G L -	16.3	計器高(m)	G L + 2.1

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

$P$  : 有効注入圧力 ( $\text{kgf/cm}^2$ )  
 $P_o$  : 口元圧力 ( $\text{kgf/cm}^2$ )  
 $h_1$  : 圧力計から試験区間中央までの標高差 ( $\text{m}$ )  
 $h_2$  : 地下水位から試験区間中央までの比高 ( $\text{m}$ )  
 $h_3$  : 管内抵抗による損失水頭 ( $\text{m}$ )  
 $\gamma_w$  : 水の単位体積重量 ( $1\text{tf/m}^3 = 0.1/\text{kgf/cm}^2$ )

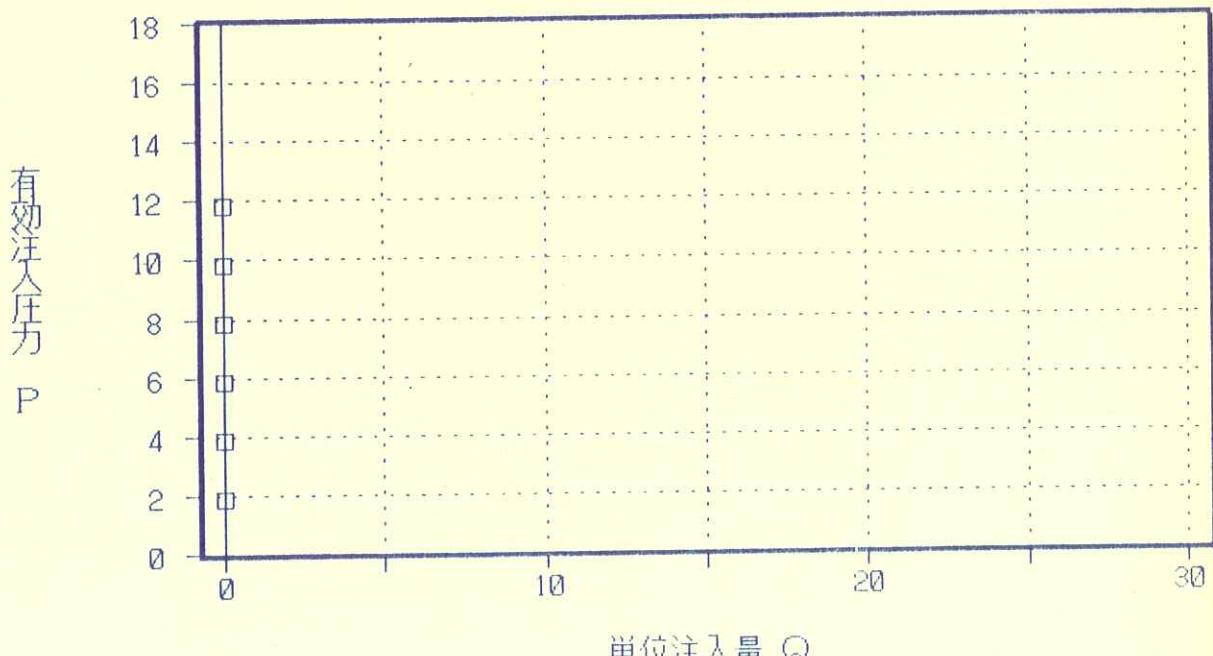
$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  :  $7 \cdot 10^{-5} (\text{min}^2/12)$   
 $q$  : 注入量 ( $\text{min}/1$ )  
 $L$  : 注入管長 ( $\text{m}$ )

口元圧力 $P_o$	毎分注入量					平均注入量単位注入量 $Q$	$h_1$	$h_2$	$h_3$	有効注入圧 $P$
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	1.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	3.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	5.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	7.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	9.84
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	11.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	9.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	7.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	5.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	89.05	70.65	0.00	1.84

ルジオン値	$L_u$	0.0
換算ルジオン値	$L_u'$	-
最大注入圧力	$P_{\max}$	11.84
限界圧力	$P_c$	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

作名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2				孔径 $\phi$ (mm)	66
孔番	M2	ステージ	17	測定日時	II.4.6.3	5
試験深度(m)	GL-	95	~	100	区間長(m)	5
孔内水位(m)	GL-	16.3	計器高(m)	GL+	注入管長(m)	99.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7・10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

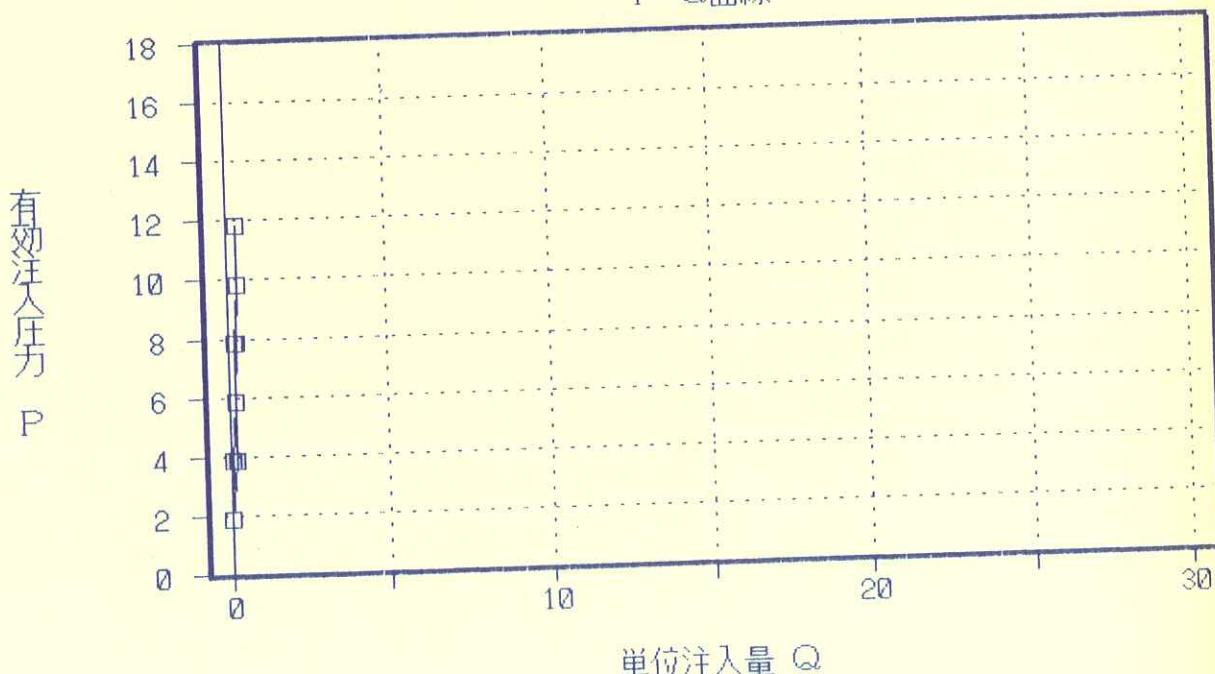
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	93.75	75.35	0.00	1.84
2	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	93.75	75.35	0.00	3.84
4	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	93.75	75.35	0.01	5.84
6	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	93.75	75.35	0.01	7.84
8	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	93.75	75.35	0.01	9.84
10	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	93.75	75.35	0.01	11.84
8	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	93.75	75.35	0.01	9.84
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	93.75	75.35	0.01	7.84
4	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	93.75	75.35	0.00	5.84
2	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	93.75	75.35	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	93.75	75.35	0.00	1.84

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.3
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.84
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオントスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度天洞地区地質調査			
孔番	M2	ステージ	18	測定日時 1.4.6.3
試験深度(m)	GL - 100	~	105	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 16.3	計器高(m)	GL + 2.1	注入管長(m) 105.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  : 7・10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

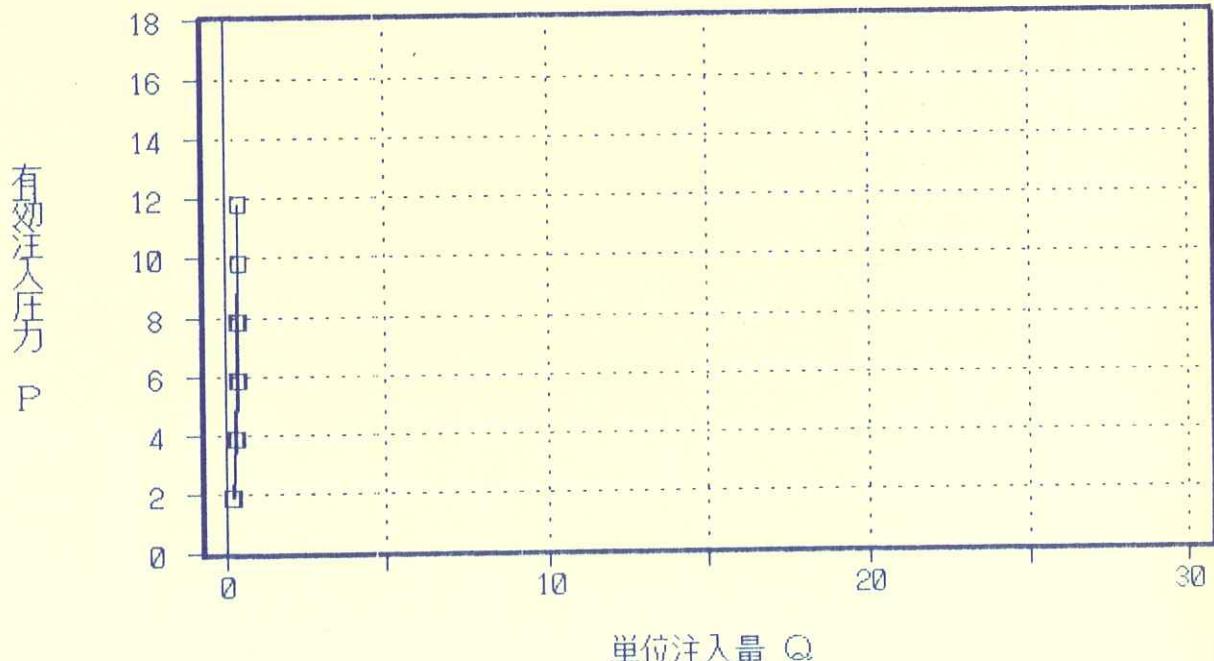
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧力 P
	1	2	3	4	5						
0	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	98.45	80.05	0.01	1.84
2	1.9	1.9	1.9	1.9	1.9	1.9	0.38	98.45	80.05	0.03	3.84
4	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	0.40	98.45	80.05	0.03	5.84
6	2.1	2.1	2.1	2.1	2.1	2.1	0.42	98.45	80.05	0.03	7.84
8	2.2	2.2	2.2	2.2	2.2	2.2	0.44	98.45	80.05	0.04	9.84
10	2.3	2.3	2.3	2.3	2.3	2.3	0.46	98.45	80.05	0.04	11.84
8	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	0.40	98.45	80.05	0.03	9.84
6	1.9	1.9	1.9	1.9	1.9	1.9	0.38	98.45	80.05	0.03	7.84
4	1.8	1.8	1.8	1.8	1.8	1.8	0.36	98.45	80.05	0.02	5.84
2	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	1.5	0.30	98.45	80.05	0.02	3.84
0	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.16	98.45	80.05	0.00	1.84

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.5
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.84
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M2	ステージ	19	測定日時 11.4.6.3
試験深度(m)	GL -	105	~	110
孔内水位(m)	GL -	16.3	計器高(m)	GL + 2.1

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

$P$  : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)  
 $P_o$  : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)  
 $h_1$  : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)  
 $h_2$  : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)  
 $h_3$  : 管内抵抗による損失水頭 (m)  
 $\gamma_w$  : 水の単位体積重量 ( $1\text{t}/\text{m}^3 = 0.1/\text{kgf}/\text{cm}^2$ )

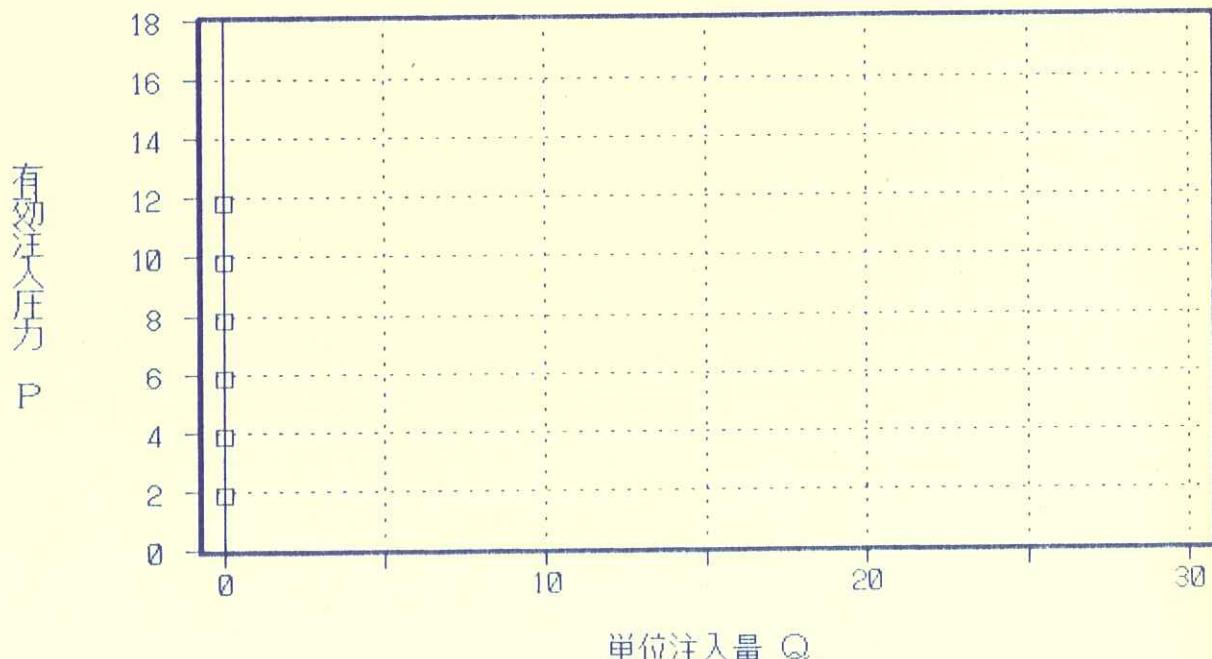
$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  :  $7 \cdot 10^{-5} (\text{min}^2/12)$   
 $q$  : 注入量 (min/l)  
 $L$  : 注入管長 (m)

口元圧力 $P_o$	毎分注入量					平均注入量 $q$	単位注入量 $Q$	$h_1$	$h_2$	$h_3$	有効注入圧力 $P$
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	1.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	3.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	5.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	7.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	9.84
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	11.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	9.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	7.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	5.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	103.15	84.75	0.00	1.84

ルジョン値	$L_u$	0.0
換算ルジョン値	$L_u'$	-
最大注入圧力	$P_{max}$	11.84
限界圧力	$P_c$	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	2C	測定日時 1.4.6.8
試験深度(m)	G L -	110	~	115
孔内水位(m)	G L -	16.3	計器高(m)	G L + 2.1 注入管長(m) 114.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

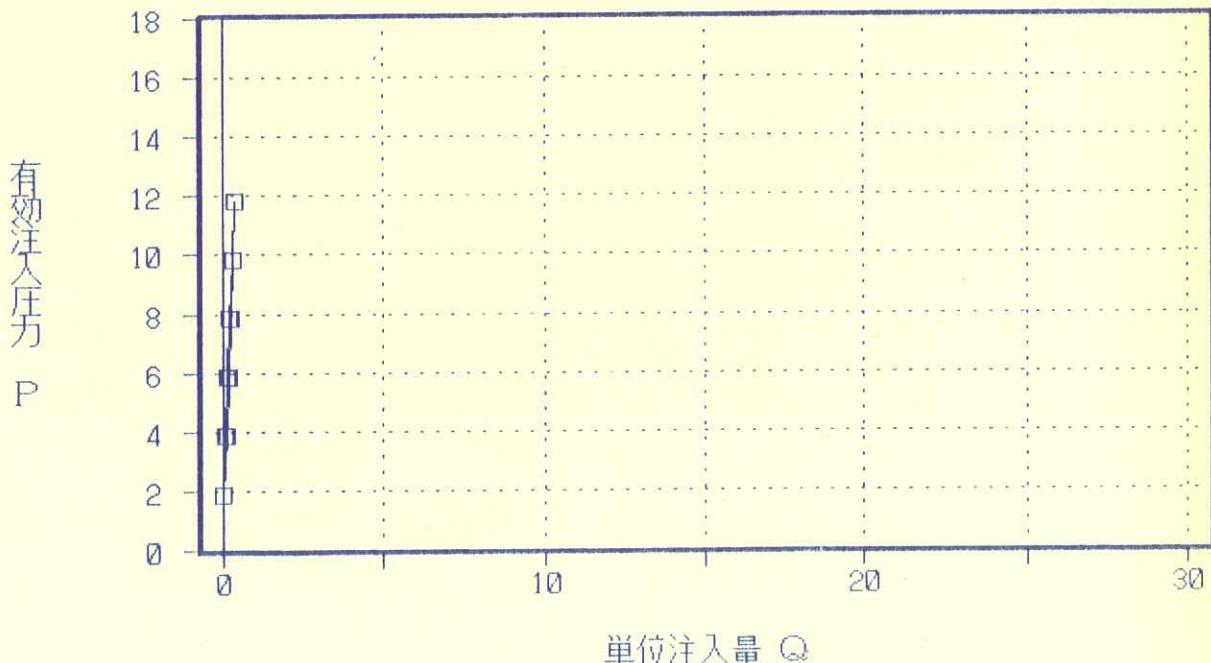
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	107.85	89.45	0.00	1.84
2	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.6	0.12	107.85	89.45	0.00	3.84
4	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	107.85	89.45	0.01	5.84
6	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	107.85	89.45	0.01	7.84
8	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	1.4	0.28	107.85	89.45	0.02	9.84
10	1.8	1.8	1.8	1.8	1.8	1.8	0.36	107.85	89.45	0.03	11.84
8	1.6	1.6	1.6	1.6	1.6	1.6	0.32	107.85	89.45	0.02	9.84
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	107.85	89.45	0.01	7.84
4	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.10	107.85	89.45	0.00	5.84
2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	107.85	89.45	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	107.85	89.45	0.00	1.84

ルジオン値 L u	L u'	0.3
換算ルジオン値 L u'	L u'	
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	P <sub>max</sub>	11.84
限界圧力 P <sub>c</sub>	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	21	測定日時 1.4.6.8
試験深度( m )	G L -	115	~	120
孔内水位( m )	G L -	16.3	計器高( m )	G L + 2.1

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P :	有効注入圧力	(kgf/cm <sup>2</sup> )
P <sub>o</sub> :	口元圧力	(kgf/cm <sup>2</sup> )
h <sub>1</sub> :	圧力計から試験区間中央までの標高差	(m)
h <sub>2</sub> :	地下水位から試験区間中央までの比高	(m)
h <sub>3</sub> :	管内抵抗による損失水頭	(m)
$\gamma_w$ :	水の単位体積重量	(1tf/m <sup>3</sup> =0.1/kgf/cm <sup>2</sup> )

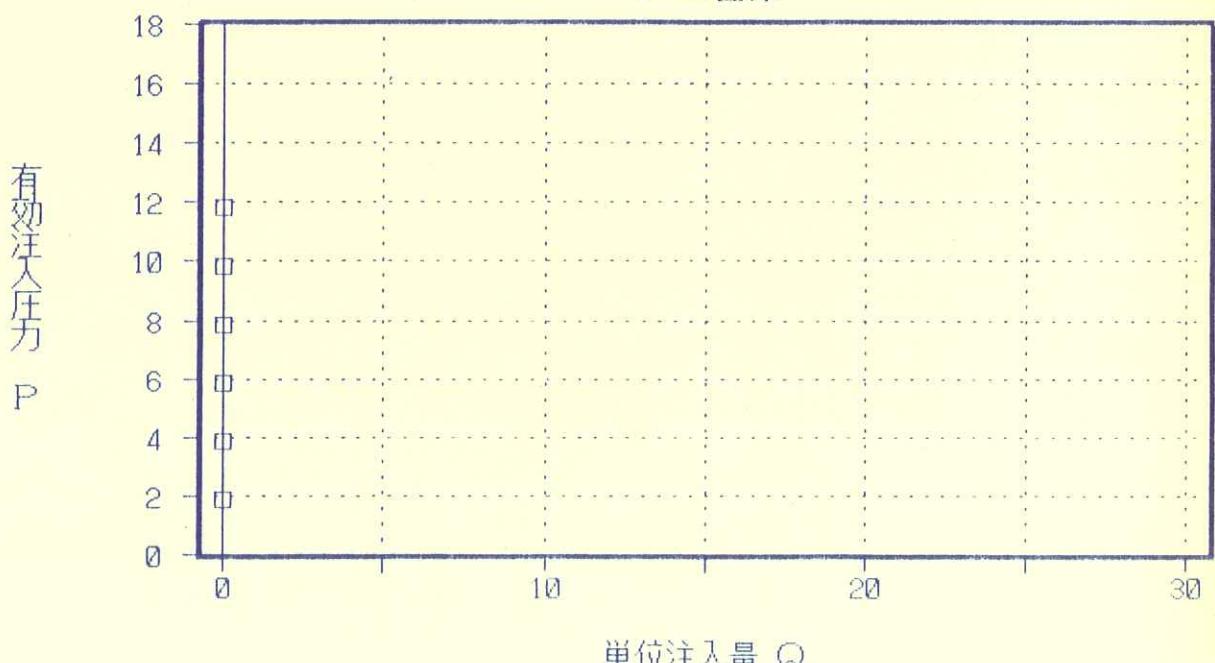
$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$ :	7 · 10 <sup>-5</sup> (min <sup>2</sup> /12)
q :	注入量 (min/l)
L :	注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 Q	注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	1.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	3.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	5.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	7.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	9.84
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	11.84
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	9.84
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	7.84
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	5.84
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	3.84
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	112.55	94.15	0.00	1.84

ルジオン値	L u	0.0
換算ルジオン値	L u'	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.84
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	M 2	ステージ	22	測定日時 H.4.6.9
試験深度(m)	G L - 120	~	125	孔径 $\phi$ (mm) 66 試験長(m) 5
孔内水位(m)	G L - 15.4	計器高(m)	G L + 2.1	注入管長(m) 124.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  : 7.10-5(min<sup>2</sup>/l2)

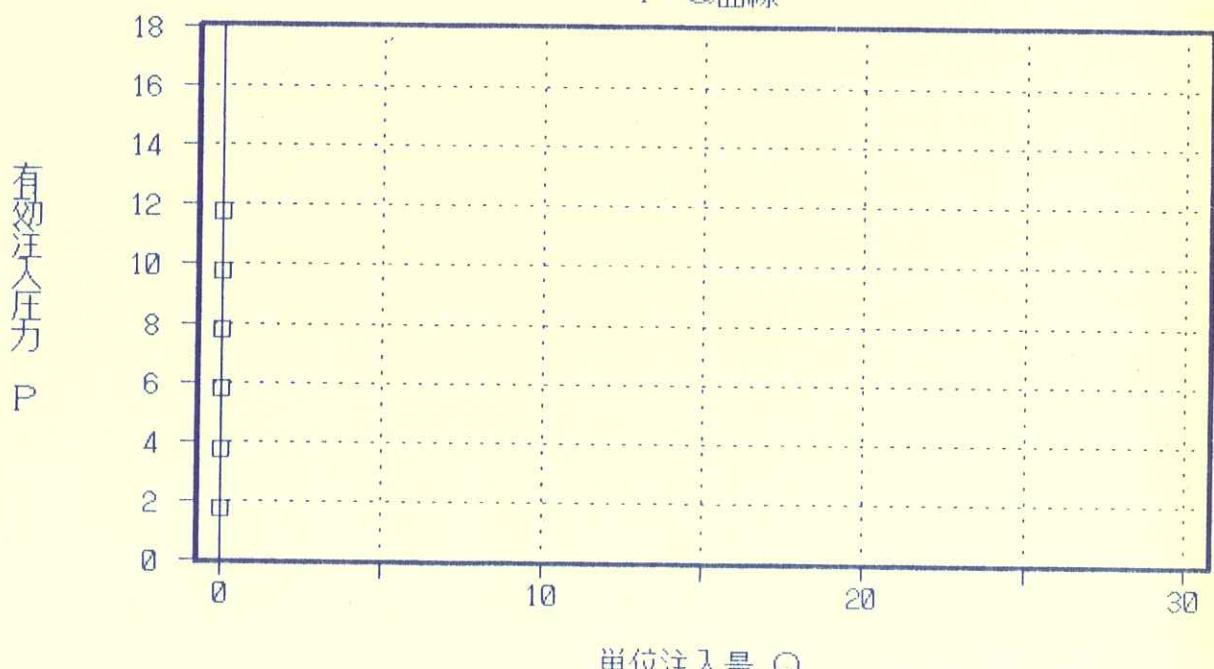
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧力 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	1.75
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	3.75
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	5.75
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	7.75
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	9.75
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	11.75
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	7.75
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	5.75
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	3.75
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	1.75
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	117.25	99.75	0.00	1.75

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	11.75
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2					
孔番	M2	ステージ	23	測定日時	1.4.6.9	
試験深度(m)	GL-	125	~	130	孔径φ(mm)	66
孔内水位(m)	GL-	15.4	計器高(m)	GL+	区間長(m)	5
					注入管長(m)	129.5

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

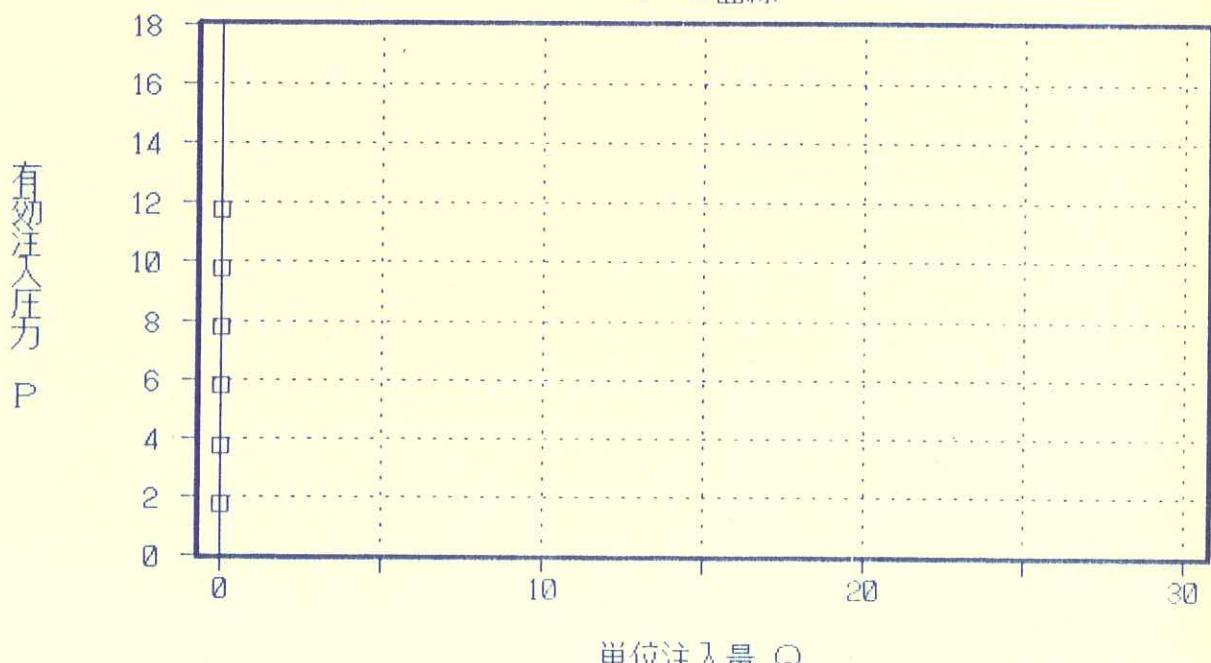
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量単位注入量 q Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P	
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	1.75
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	3.75
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	5.75
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	7.75
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	9.75
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	11.75
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	9.75
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	7.75
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	5.75
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	3.75
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	121.95	104.45	0.00	1.75

ルジョン値 L <sub>u</sub>	L <sub>u</sub> '	0.0
換算ルジョン値 L <sub>u'</sub>	-	
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	P <sub>c</sub>	11.75
限界圧力 P <sub>c</sub>	-	

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D1	ステージ	1	測定日時 10.5.5.21
試験深度(m)	GL -	10	~	15
孔内水位(m)	GL -	5.12	計器高(m)	GL + 2.7

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)  
 P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)  
 h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)  
 h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)  
 h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)  
 γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

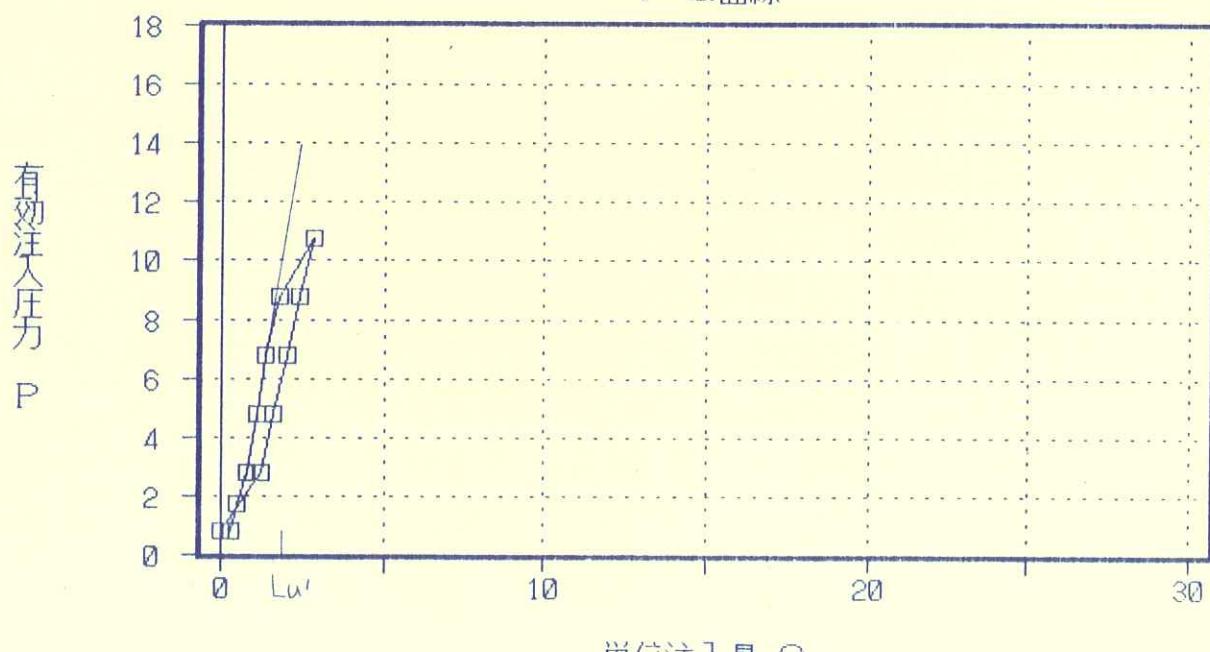
$$h_3 = \alpha q L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)  
 q : 注入量 (min/l)  
 L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧力 P
	1	2	3	4	5						
0	1.5	1.5	1.6	1.5	1.5	1.5	0.30	15.2	7.38	0.00	0.78
1	2.4	2.3	2.3	2.3	2.3	2.3	0.46	15.2	8	0.00	1.72
2	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	4.0	0.80	15.2	7.38	0.02	2.78
4	5.8	5.7	5.7	5.6	5.4	5.6	1.13	15.2	7.38	0.03	4.78
6	7.0	6.8	6.7	6.6	6.5	6.7	1.34	15.2	7.38	0.05	6.78
8	9.2	9.0	8.8	8.8	8.6	8.9	1.78	15.2	7.38	0.08	8.77
10	13.9	14.0	14.0	14.0	14.0	14.0	2.80	15.2	7.38	0.21	10.76
8	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	12.0	2.40	15.2	7.38	0.15	8.77
6	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	2.00	15.2	7.38	0.11	6.77
4	8.0	8.0	8.0	8.0	8.0	8.0	1.60	15.2	7.38	0.07	4.78
2	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	1.20	15.2	7.38	0.04	2.78
0	0.1	0.2	0.1	0.1	0.0	0.1	0.02	15.2	7.38	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	-
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	2.0
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.76
限界圧力	P <sub>c</sub>	8.77

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	2	測定日時 10.5.5.24
試験深度(m)	GL - 15	~	20	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 5.12	計器高(m)	GL + 2.7	注入管長(m) 20.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7・10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

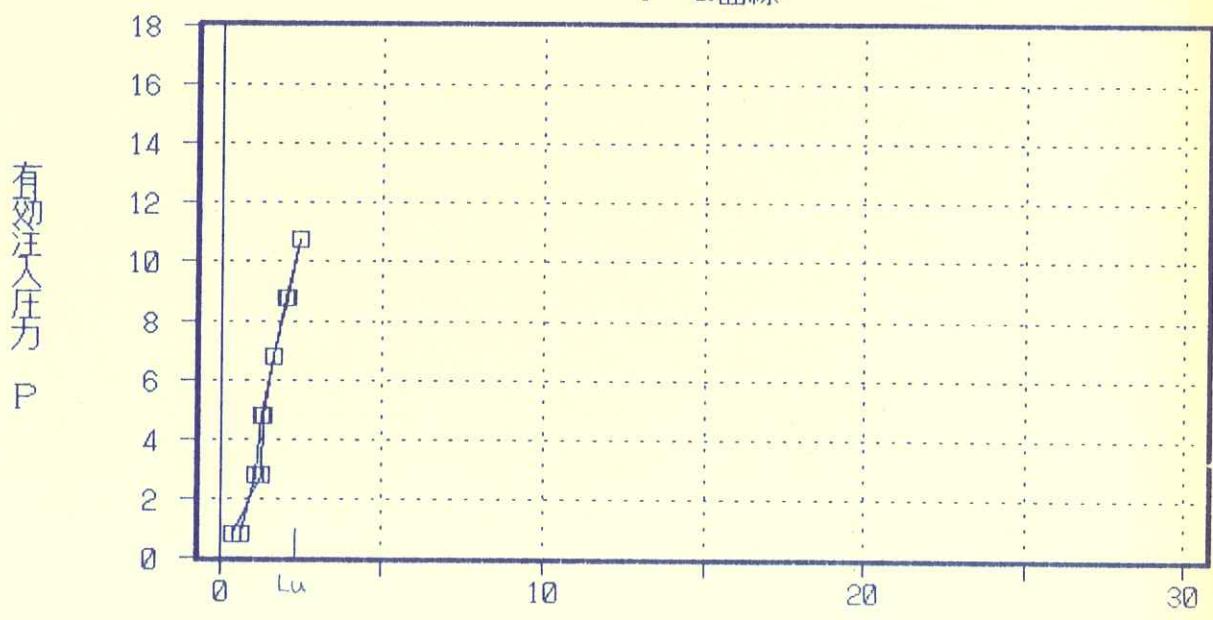
q : 注入量 (min/1)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	1.8	1.8	2.0	2.0	2.0	1.9	0.38	20.2	12.38	0.01	0.78
2	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	6.0	1.20	20.2	12.38	0.05	2.78
4	6.5	6.5	6.5	6.5	6.5	6.5	1.30	20.2	12.38	0.06	4.78
6	8.2	8.0	8.0	8.0	8.0	8.0	1.61	20.2	12.38	0.09	6.77
8	10.0	9.8	9.8	9.8	9.8	9.8	1.97	20.2	12.38	0.14	8.77
10	11.8	11.8	12.0	12.0	11.8	11.9	2.38	20.2	12.38	0.20	10.76
8	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	10.0	2.00	20.2	12.38	0.14	8.77
6	8.0	8.2	8.0	8.0	8.0	8.0	1.61	20.2	12.38	0.09	6.77
4	6.0	6.3	6.5	6.4	6.3	6.3	1.26	20.2	12.38	0.06	4.78
2	5.3	5.4	5.3	5.3	5.3	5.3	1.06	20.2	12.38	0.04	2.78
0	3.0	3.0	3.2	3.2	3.0	3.1	0.62	20.2	12.38	0.01	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	2.3
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.76
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D1	ステージ	3   測定日時   1.5.5.24	孔径 $\phi$ (mm) 66
試験深度(m)	GL -	20 ~ 25		区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL -	5.12   計器高(m)   GL + 2.7	注入管長(m) 25.3	

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm²)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm²)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 ( $1\text{t}/\text{m}^3 = 0.1/\text{kgf}/\text{cm}^2$ )

$$h_3 = \alpha q 2L \quad \alpha : 7 \cdot 10^{-5}(\text{min}^2/\text{l})$$

q : 注入量 (min/l)

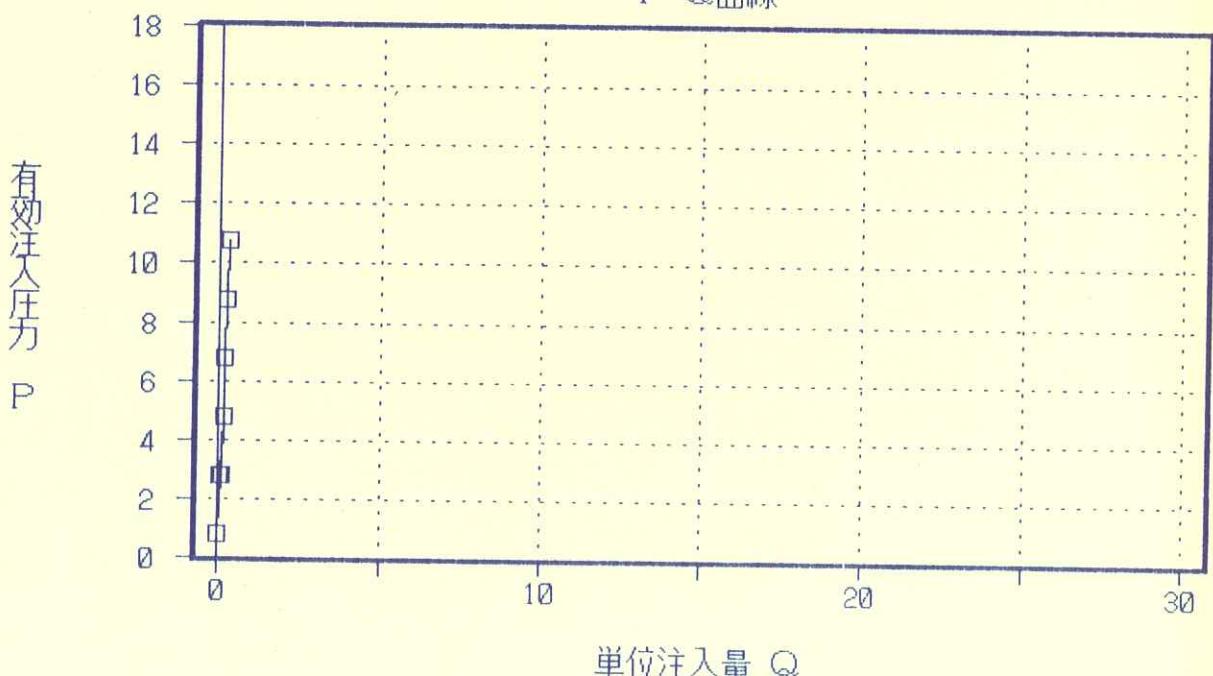
L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	25.2	17.38	0.00	0.78
2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	25.2	17.38	0.00	2.78
4	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.16	25.2	17.38	0.00	4.78
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	25.2	17.38	0.00	6.78
8	1.2	1.2	1.1	1.1	1.1	1.1	0.23	25.2	17.38	0.00	8.78
10	1.5	1.6	1.5	1.5	1.5	1.5	0.30	25.2	17.38	0.00	10.78
8	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	0.24	25.2	17.38	0.00	8.78
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	25.2	17.38	0.00	6.78
4	0.9	0.8	0.8	0.9	0.8	0.8	0.17	25.2	17.38	0.00	4.78
2	0.5	0.6	0.5	0.5	0.6	0.6	0.11	25.2	17.38	0.00	2.78
0	0.1	0.2	0.1	0.1	0.0	0.1	0.02	25.2	17.38	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.3
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト

P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	4	測定日時 H.5.5.25
試験深度(m)	GL - 25	~	30	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 5.12	計器高(m)	GL + 2.7	注入管長(m) 30.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

$\alpha$  :  $7 \cdot 10^{-5} (\text{min}^2/\text{L})$

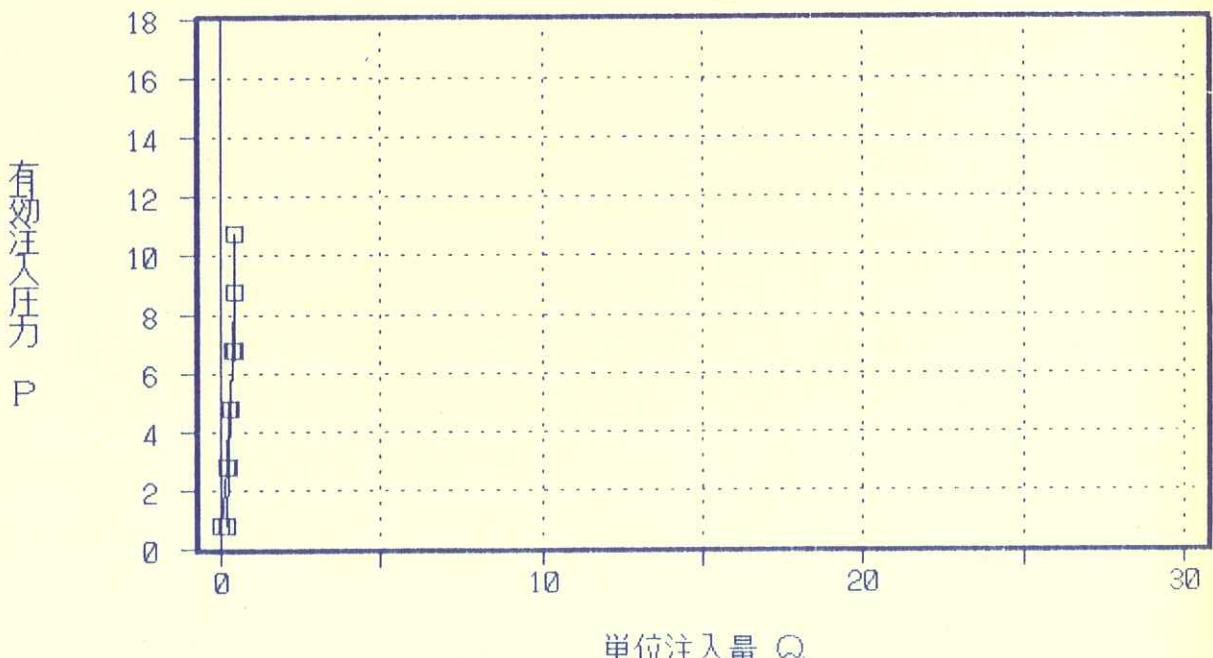
q : 注入量 (min/L)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	30.2	22.38	0.00	0.78
2	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	30.2	22.38	0.00	2.78
4	1.3	1.3	1.3	1.4	1.4	1.3	0.27	30.2	22.38	0.00	4.78
6	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	0.40	30.2	22.38	0.01	6.78
8	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	0.40	30.2	22.38	0.01	8.78
10	2.1	2.2	2.1	2.1	2.1	2.1	0.42	30.2	22.38	0.01	10.78
8	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	0.40	30.2	22.38	0.01	8.78
6	1.8	1.8	1.9	1.8	1.8	1.8	0.36	30.2	22.38	0.01	6.78
4	1.5	1.5	1.5	1.6	1.5	1.5	0.30	30.2	22.38	0.00	4.78
2	1.3	1.3	1.3	1.3	1.3	1.3	0.26	30.2	22.38	0.00	2.78
0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	0.20	30.2	22.38	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.4
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D1	ステージ	5	測定日時 1982.5.25
試験深度(m)	GL -	30	~	35
孔内水位(m)	GL -	5.12	計器高(m)	GL + 2.7 注入管長(m) 35.3

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

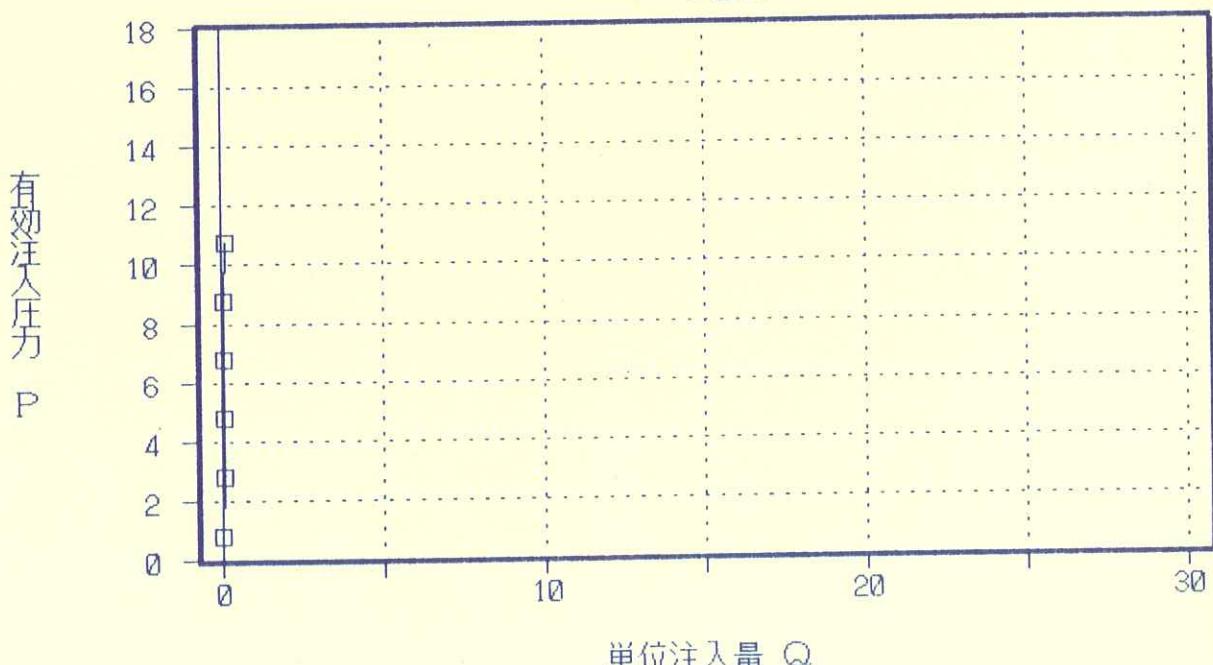
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	35.2	27.38	0.00	0.78
2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	35.2	27.38	0.00	2.78
4	0.2	0.3	0.2	0.2	0.3	0.2	0.05	35.2	27.38	0.00	4.78
6	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	35.2	27.38	0.00	6.78
8	0.4	0.4	0.4	0.4	0.5	0.4	0.08	35.2	27.38	0.00	8.78
10	0.5	0.5	0.6	0.5	0.5	0.5	0.10	35.2	27.38	0.00	10.78
8	0.5	0.5	0.4	0.5	0.4	0.5	0.09	35.2	27.38	0.00	8.78
6	0.3	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	35.2	27.38	0.00	6.78
4	0.4	0.4	0.3	0.3	0.4	0.4	0.07	35.2	27.38	0.00	4.78
2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	35.2	27.38	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.1	0.0	0.0	0.0	0.00	35.2	27.38	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.1
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2					
孔番	D 1	ステージ	6	測定日時	1982.5.26	
試験深度(m)	GL -	35	~	40	孔径φ(mm)	66
孔内水位(m)	GL -	5.13	計器高(m)	GL +	注入管長(m)	40.3

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

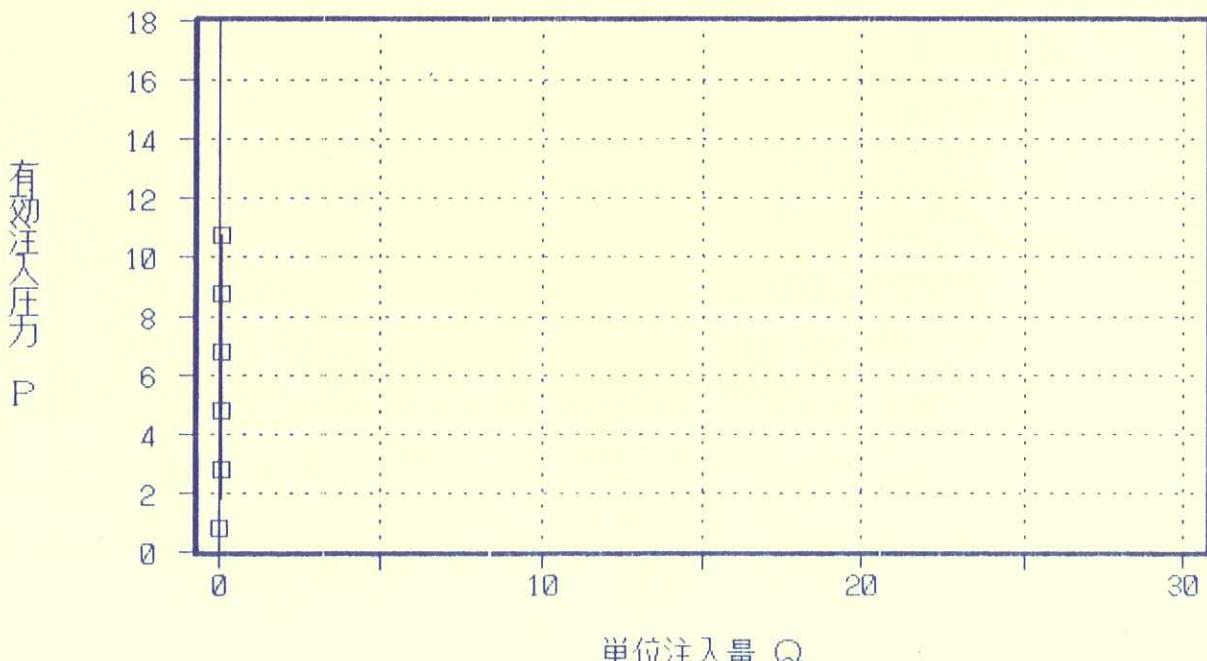
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	40.2	32.37	0.00	0.78
2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	40.2	32.37	0.00	2.78
4	0.2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	40.2	32.37	0.00	4.78
6	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	40.2	32.37	0.00	6.78
8	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	40.2	32.37	0.00	8.78
10	0.5	0.5	0.4	0.4	0.5	0.5	0.09	40.2	32.37	0.00	10.78
8	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	40.2	32.37	0.00	8.78
6	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	40.2	32.37	0.00	6.78
4	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	40.2	32.37	0.00	4.78
2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	40.2	32.37	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	40.2	32.37	0.00	0.78

ルジオノ値	L <sub>u</sub>	0.1
換算ルジオノ値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D1	ステージ	7	測定日時 1.5.5.27
試験深度(m)	GL -	40	~ 45	孔径φ(mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL -	5.04	計器高(m) GL + 2.7	注入管長(m) 45.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

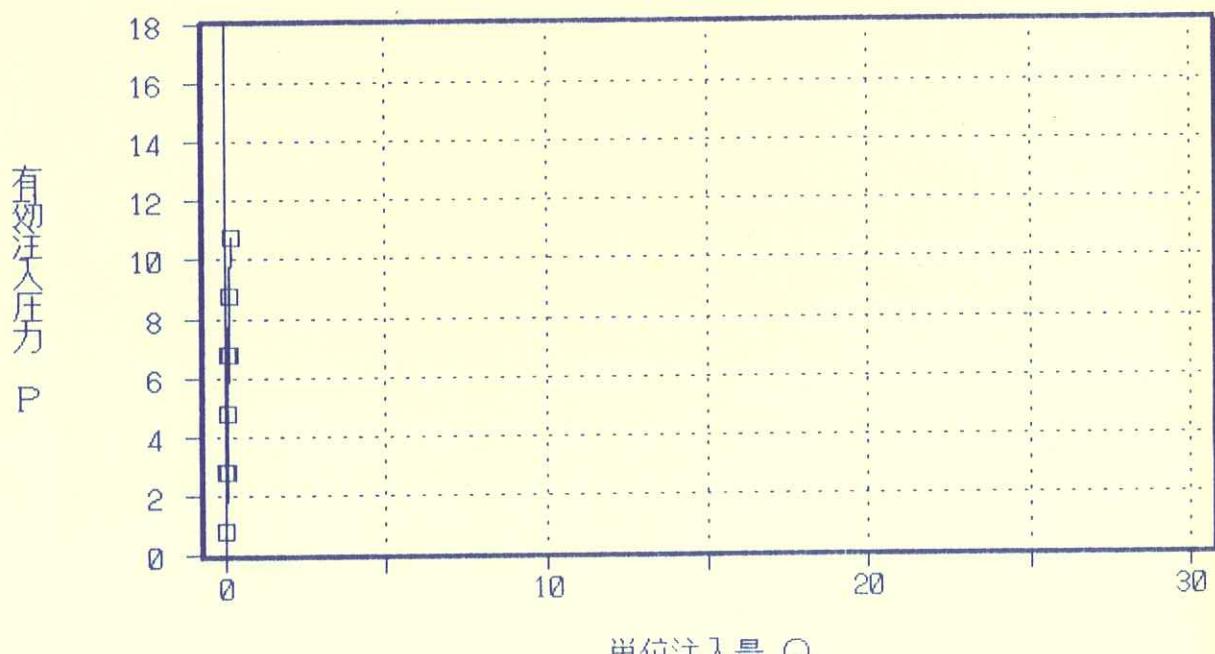
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧力 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	45.2	37.46	0.00	0.77
2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	45.2	37.46	0.00	2.77
4	0.2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	45.2	37.46	0.00	4.77
6	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	45.2	37.46	0.00	6.77
8	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.10	45.2	37.46	0.00	8.77
10	0.8	0.8	1.0	0.9	1.0	0.9	0.18	45.2	37.46	0.00	10.77
8	0.8	0.7	0.8	0.7	0.7	0.7	0.15	45.2	37.46	0.00	8.77
6	0.5	0.5	0.6	0.6	0.6	0.6	0.11	45.2	37.46	0.00	6.77
4	0.4	0.4	0.3	0.3	0.4	0.4	0.07	45.2	37.46	0.00	4.77
2	0.3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.1	0.01	45.2	37.46	0.00	2.77
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	45.2	37.46	0.00	0.77

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.1
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.77
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D1	ステージ	8	測定日時 1985.5.27
試験深度(m)	GL - 45	~	50	孔径φ(mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	GL - 5.04	計器高(m)	GL + 2.7	注入管長(m) 50.3

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

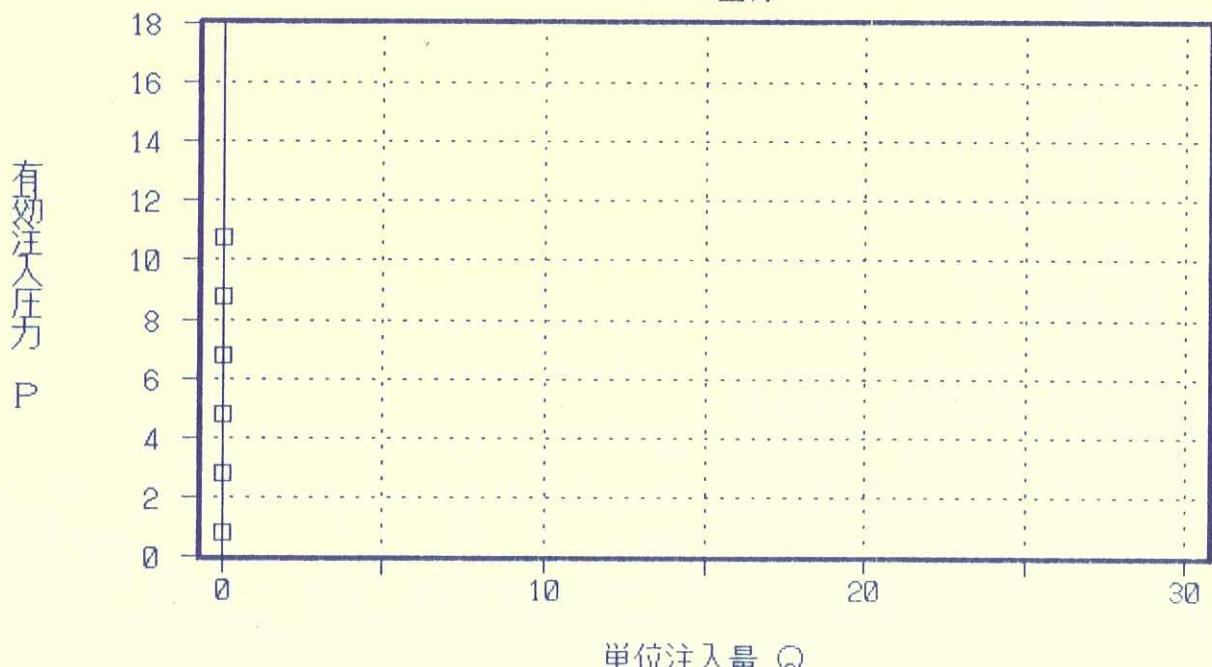
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	0.77
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	2.77
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	4.77
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	6.77
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	8.77
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	10.77
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	8.77
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	6.77
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	4.77
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	2.77
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	50.2	42.46	0.00	0.77

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.77
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	9	測定日時 1.5.5.31
試験深度( m )	GL - 50	~	55	孔径 $\phi$ ( mm ) 66 区間長( m ) 5
孔内水位( m )	GL - 5.1	計器高( m )	GL + 2.7	注入管長( m ) 55.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

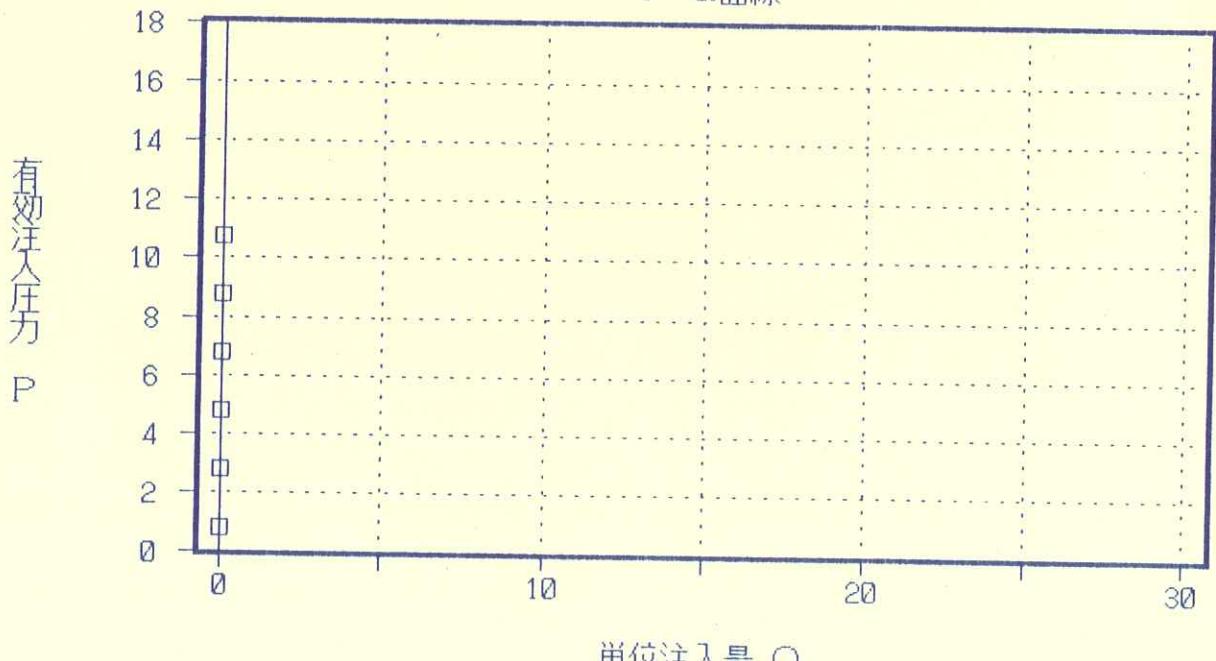
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	55.2	47.4	0.00	0.78

ルジオン値 $L_u$	$L_u'$	0.0
換算ルジオン値 $L_u'$	$L_u$	—
最大注入圧力 $P_{max}$	$P_{max}$	10.78
限界圧力 $P_c$	$P_c$	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2				
孔番	D 1	ステージ	10	測定日時	II.5.6.2
試験深度(m)	GL -	55	~	60	孔径φ(mm)
孔内水位(m)	GL -	5.1	計器高(m)	GL + 2.7	注入管長(m) 60.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

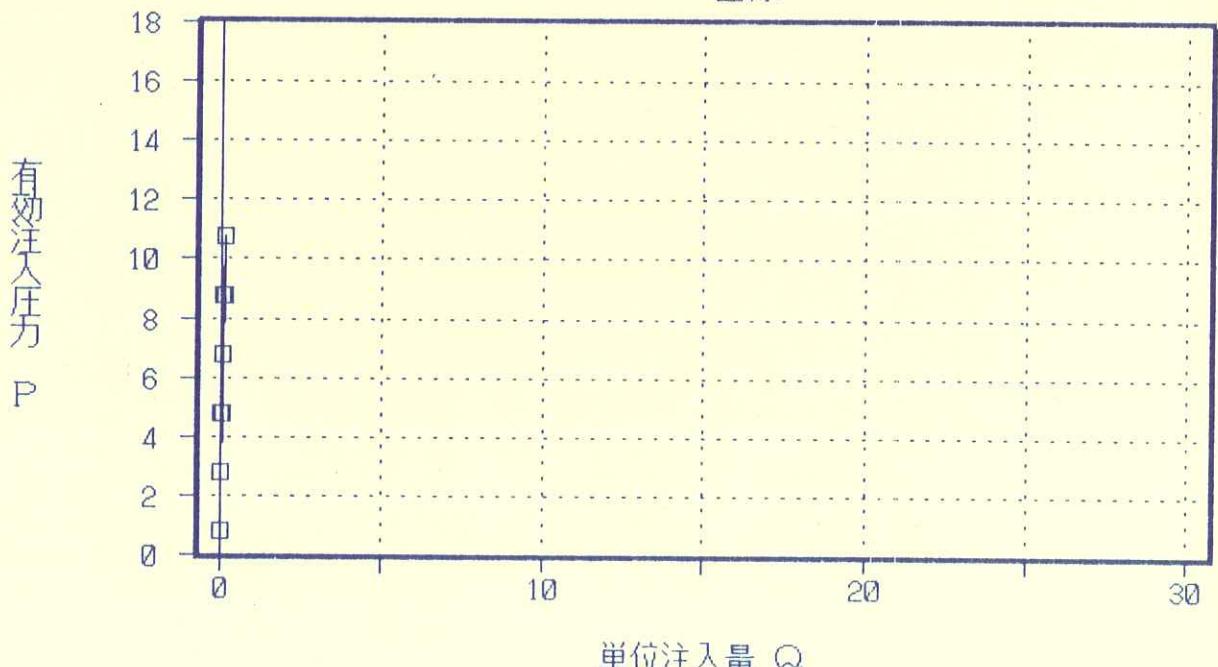
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.2	52.40	0.00	0.78
2	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.02	60.2	52.4	0.00	2.78
4	0.2	0.1	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	60.2	52.4	0.00	4.78
6	0.2	0.3	0.2	0.3	0.3	0.3	0.05	60.2	52.4	0.00	6.78
8	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	60.2	52.4	0.00	8.78
10	0.7	0.7	0.8	0.7	0.8	0.7	0.15	60.2	52.4	0.00	10.78
8	0.6	0.6	0.6	0.6	0.5	0.6	0.12	60.2	52.4	0.00	8.78
6	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	60.2	52.4	0.00	6.78
4	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.02	60.2	52.4	0.00	4.78
2	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.02	60.2	52.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	60.2	52.4	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.1
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D1	ステージ	II	測定日時 10.5.6.3
試験深度(m)	GL -	60	~	65
孔内水位(m)	GL -	5.1	計器高(m)	GL + 2.7 注入管長(m) 65.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

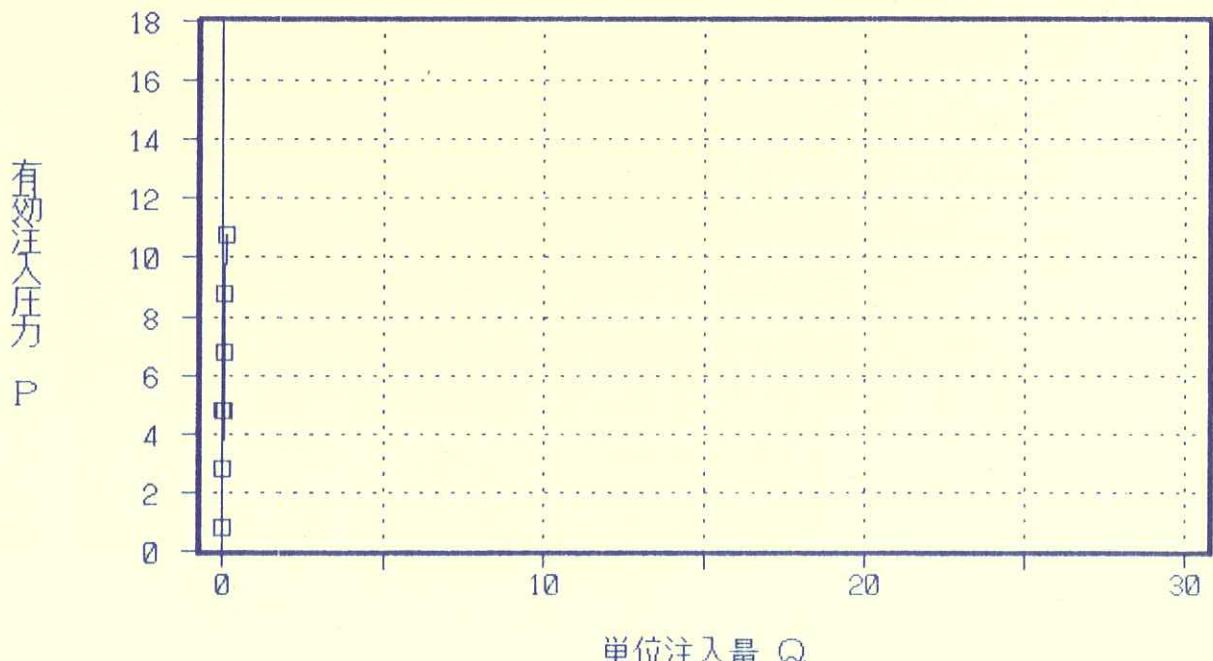
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.2	57.40	0.00	0.78
2	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.02	65.2	57.4	0.00	2.78
4	0.2	0.1	0.2	0.2	0.2	0.2	0.04	65.2	57.4	0.00	4.78
6	0.2	0.3	0.2	0.3	0.3	0.3	0.05	65.2	57.4	0.00	6.78
8	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	65.2	57.4	0.00	8.78
10	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.10	65.2	57.4	0.00	10.78
8	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.08	65.2	57.4	0.00	8.78
6	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.06	65.2	57.4	0.00	6.78
4	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.02	65.2	57.4	0.00	4.78
2	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.1	0.02	65.2	57.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	65.2	57.4	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.1
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	12	測定日時 10.5.6.3
試験深度( m )	G L - 65	~	70	孔径 $\phi$ ( mm ) 66
孔内水位( m )	G L - 5.1	計器高( m )	G L + 2.7	区間長( m ) 5 注入管長( m ) 65.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7.10-5(min<sup>2</sup>/12)

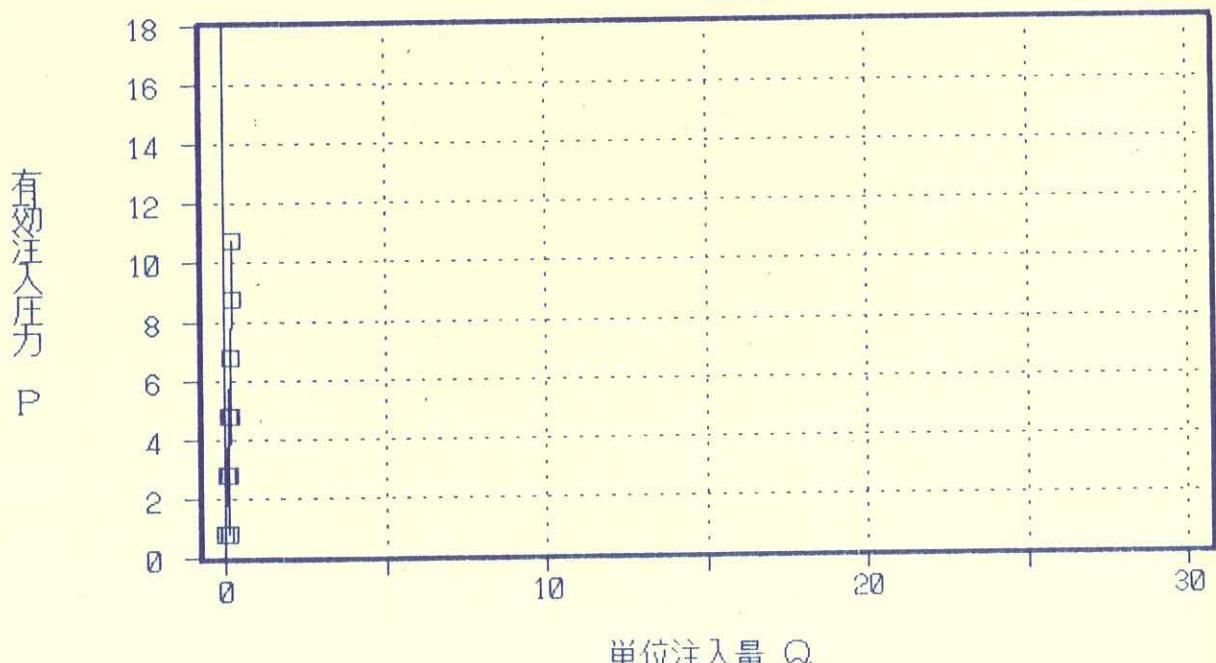
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	70.2	62.40	0.00	0.78
2	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	0.3	70.2	62.4	0.00	2.78
4	0.7	0.7	0.7	0.7	0.7	0.7	70.2	62.4	0.00	4.78
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	70.2	62.4	0.00	6.78
8	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	1.2	70.2	62.4	0.01	8.78
10	1.3	1.3	1.3	1.3	1.3	1.3	70.2	62.4	0.01	10.78
8	1.1	1.1	1.1	1.2	1.1	1.1	70.2	62.4	0.01	8.78
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	70.2	62.4	0.00	6.78
4	0.9	0.9	0.8	0.8	0.8	0.8	70.2	62.4	0.00	4.78
2	0.8	0.7	0.7	0.7	0.7	0.7	70.2	62.4	0.00	2.78
0	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	0.5	70.2	62.4	0.00	0.78

ルジオン値 $L_u$	—	0.3
換算ルジオン値 $L_u'$	—	—
最大注入圧力 $P_{max}$	10.78	—
限界圧力 $P_c$	—	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	13	測定日時 11.5.6.4
試験深度( m )	GL -	70	~	75
孔内水位( m )	GL -	5.1	計器高( m )	GL + 2.7

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P :	有効注入圧力	(kgf/cm <sup>2</sup> )
P <sub>o</sub> :	口元圧力	(kgf/cm <sup>2</sup> )
h <sub>1</sub> :	圧力計から試験区間中央までの標高差	(m)
h <sub>2</sub> :	地下水位から試験区間中央までの比高	(m)
h <sub>3</sub> :	管内抵抗による損失水頭	(m)
$\gamma w$ :	水の単位体積重量	(1t/m <sup>3</sup> =0.1/kgf/cm <sup>2</sup> )

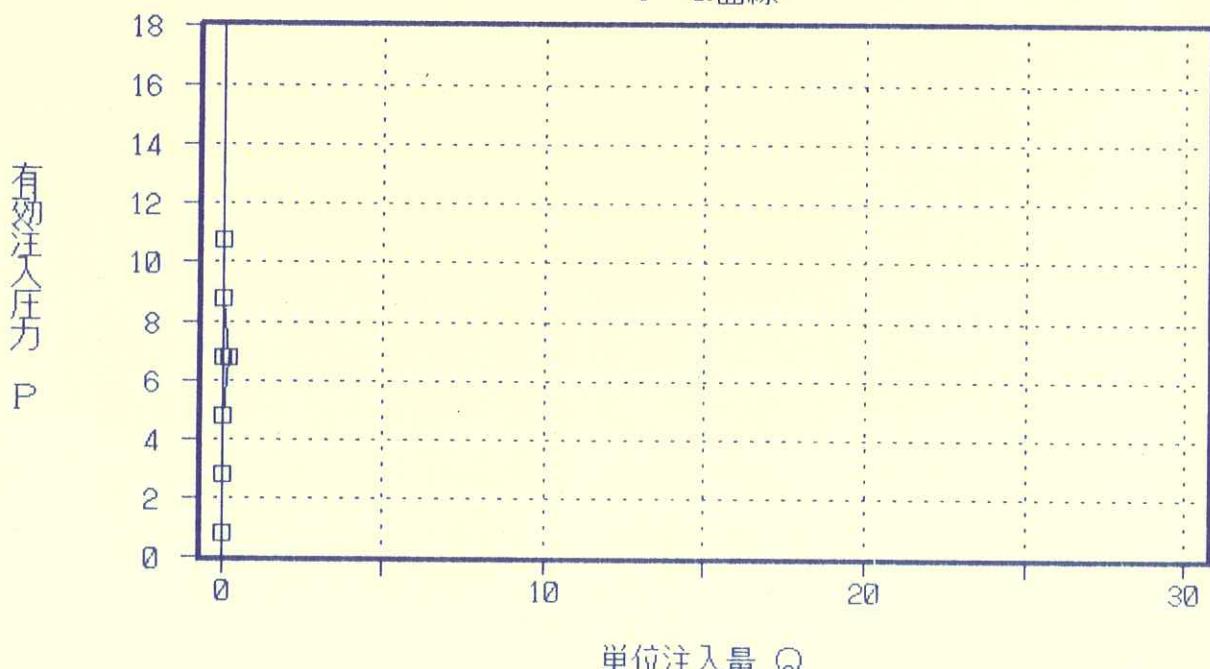
$$h_3 = \alpha q^2 L$$

$\alpha$ :	7 · 10 <sup>-5</sup> (min <sup>2</sup> /12)
q :	注入量 (min/l)
L :	注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.20	75.2	67.4	0.01	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	10.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	8.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	6.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	75.2	67.4	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	14	測定日時 H.5.6.7
試験深度(m)	G L -	75	~	80
孔内水位(m)	G L -	5.1	計器高(m)	G L + 2.7

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

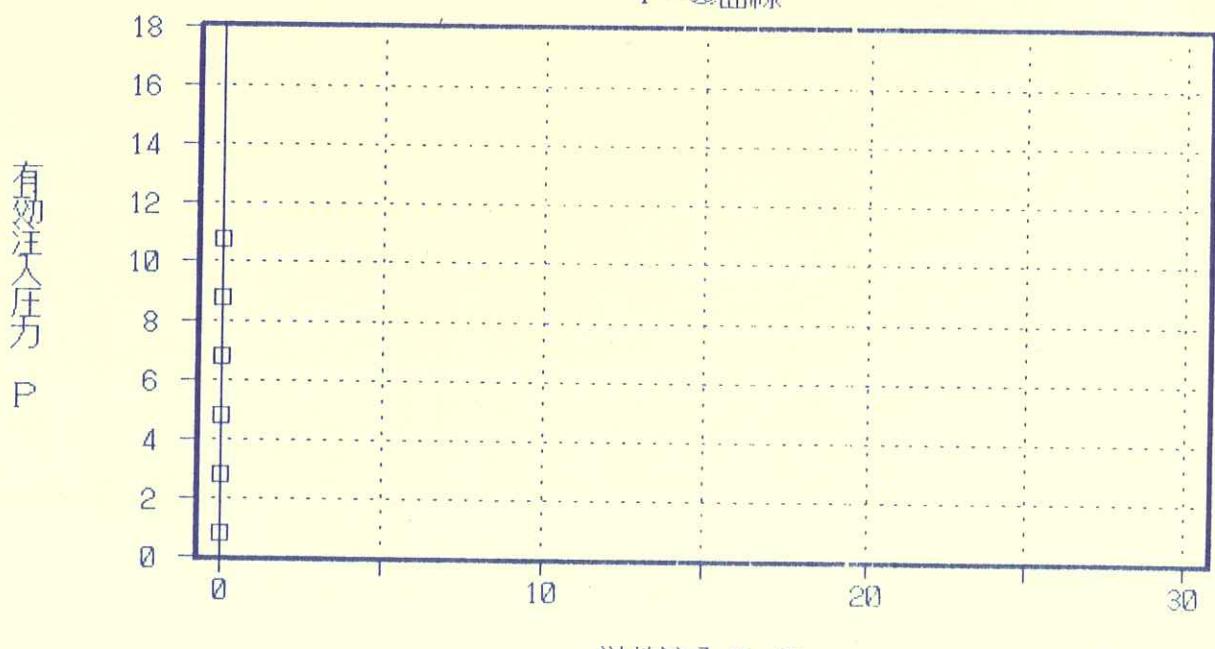
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 Q	单位注入量 q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	80.2	72.4	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	15	測定日時 11.5.24
試験深度(m)	G L -	80	~	85
孔内水位(m)	G L -	5.1	計器高(m)	G L + 2.7

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q^2 L$$

α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

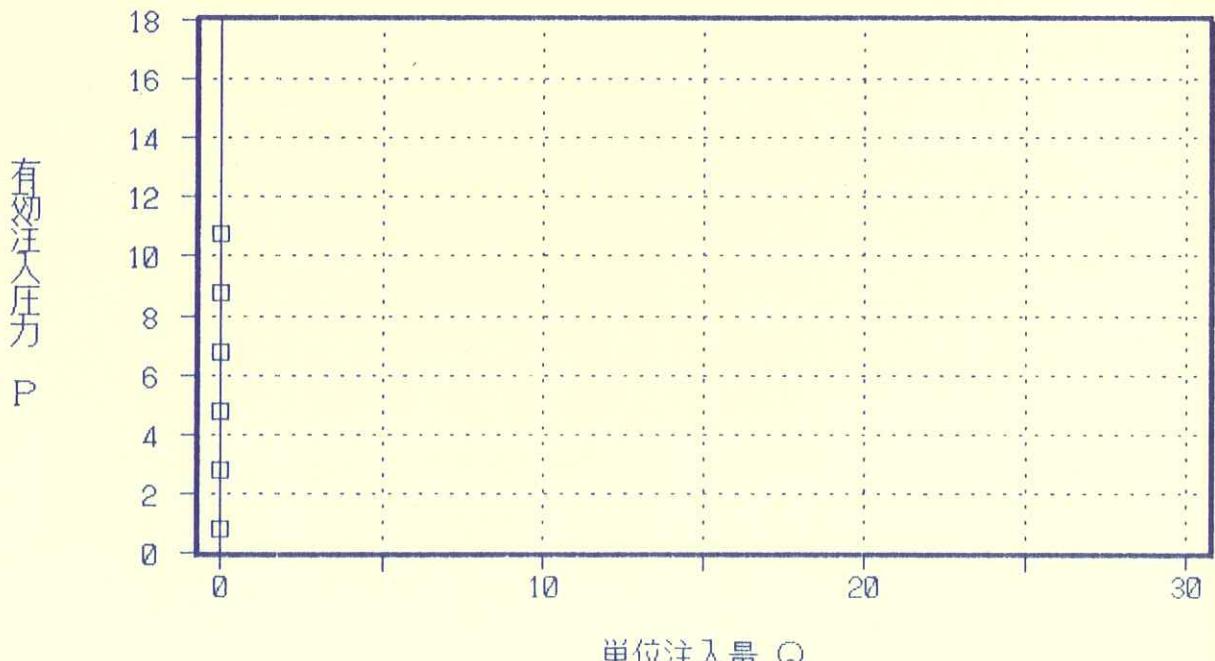
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	85.2	77.4	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジョンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2		
孔番	D1	ステージ	16
試験深度(ｍ)	GL - 85	～	90
孔内水位(ｍ)	GL - 5.1	計器高(ｍ)	GL + 2.7

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ w : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q L$$

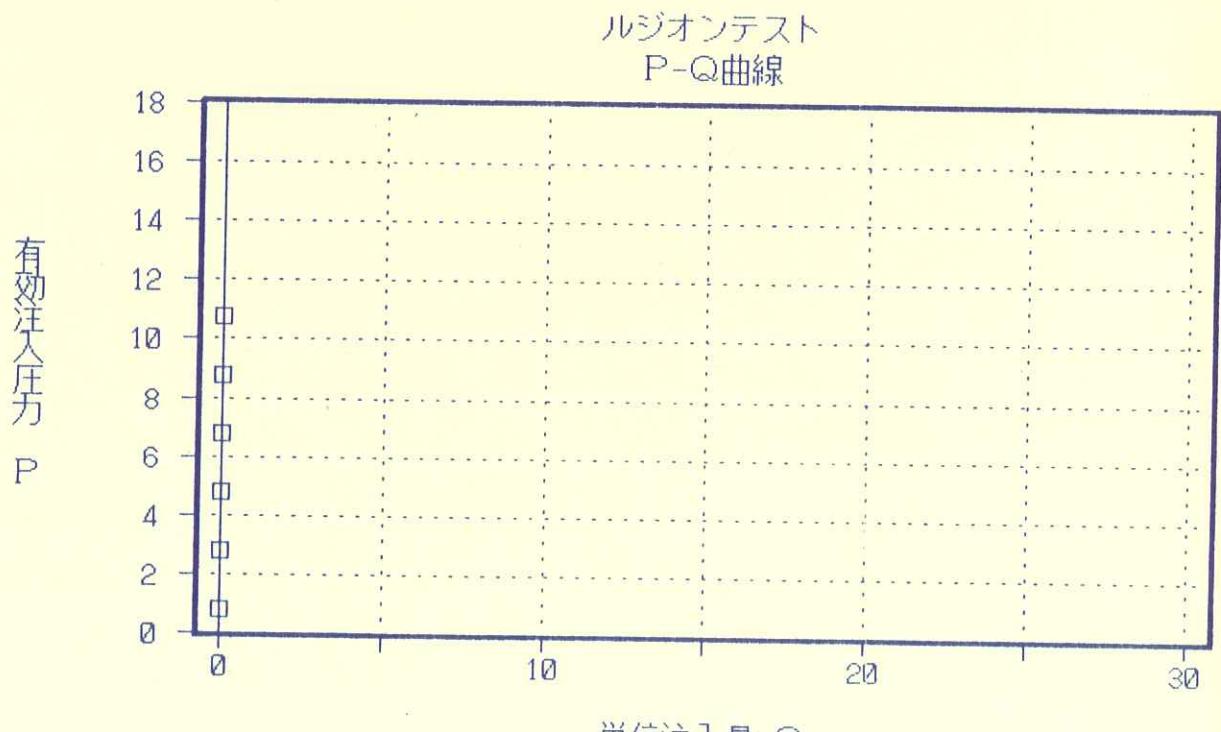
α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	90.2	82.4	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2				
孔番	D 1	ステージ	17	測定日時	1.5.6.9
試験深度(m)	GL - 90	~	95	孔径φ(mm)	66
孔内水位(m)	GL - 5.1	計器高(m)	GL + 2.7	注入管長(m)	95.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 ( $\text{kgf/cm}^2$ )

P<sub>o</sub> : 口元圧力 ( $\text{kgf/cm}^2$ )

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 ( $1\text{tf/m}^3 = 0.1/\text{kgf/cm}^2$ )

$$h_3 = \alpha q 2L$$

α :  $7 \cdot 10^{-5}(\text{min}^2/12)$

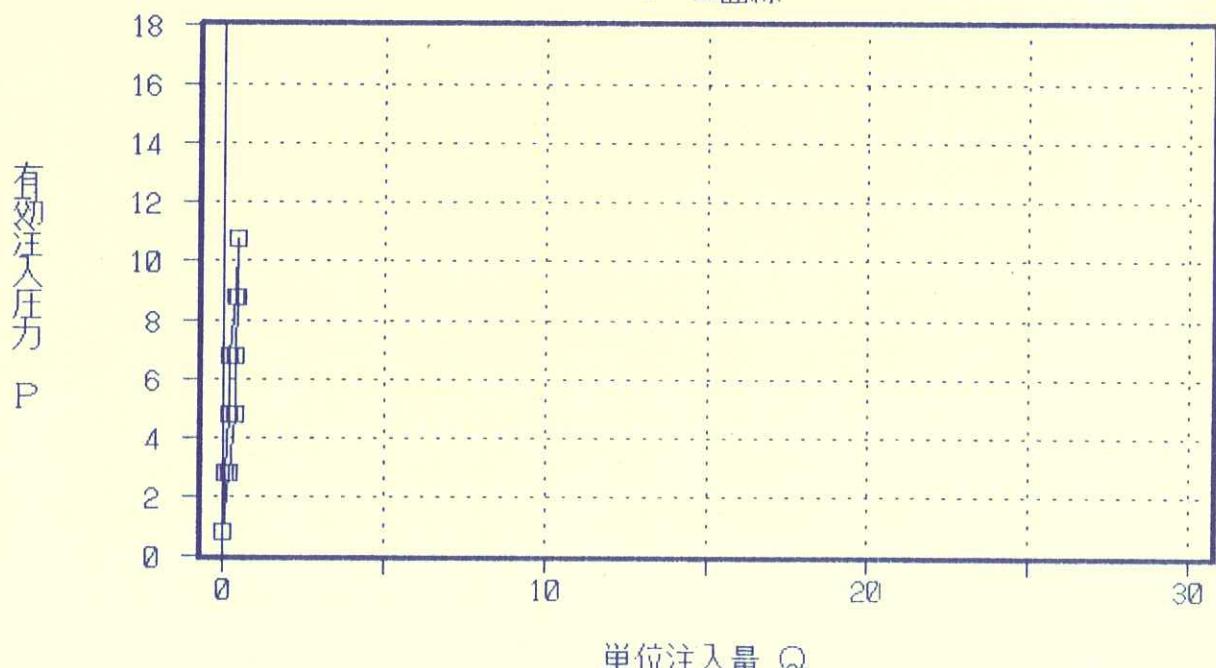
q : 注入量 ( $\text{min}^{-1}$ )

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	95.2	87.40	0.00	0.78
2	1.0	0.9	0.8	0.8	0.8	0.9	95.2	87.4	0.00	2.78
4	2.0	1.9	1.8	1.8	1.8	1.9	95.2	87.4	0.02	6.78
6	1.9	1.9	1.9	1.9	1.9	1.9	95.2	87.4	0.03	8.78
8	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	95.2	87.4	0.03	10.78
10	2.1	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	95.2	87.4	0.02	8.78
8	1.8	1.7	1.7	1.7	1.7	1.7	95.2	87.4	0.01	6.78
6	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	95.2	87.4	0.00	4.78
4	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8	95.2	87.4	0.00	2.78
2	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	0.4	95.2	87.4	0.00	0.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	95.2	87.4	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.4
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジョンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			孔径 $\phi$ (mm)	66
孔番	D1	ステージ	18	測定日時	1.5.6.9
試験深度(m)	GL - 95	~	100	孔間長(m)	5
孔内水位(m)	GL - 5.1	計器高(m)	GL + 2.7	注入管長(m)	100.3

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

(kgf/cm<sup>2</sup>)

P : 有効注入圧力

(kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力

(m)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差

(m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高

(m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭

(m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量

(1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha : 7 \cdot 10^{-5} (\text{min}^2/\text{m}^2)$

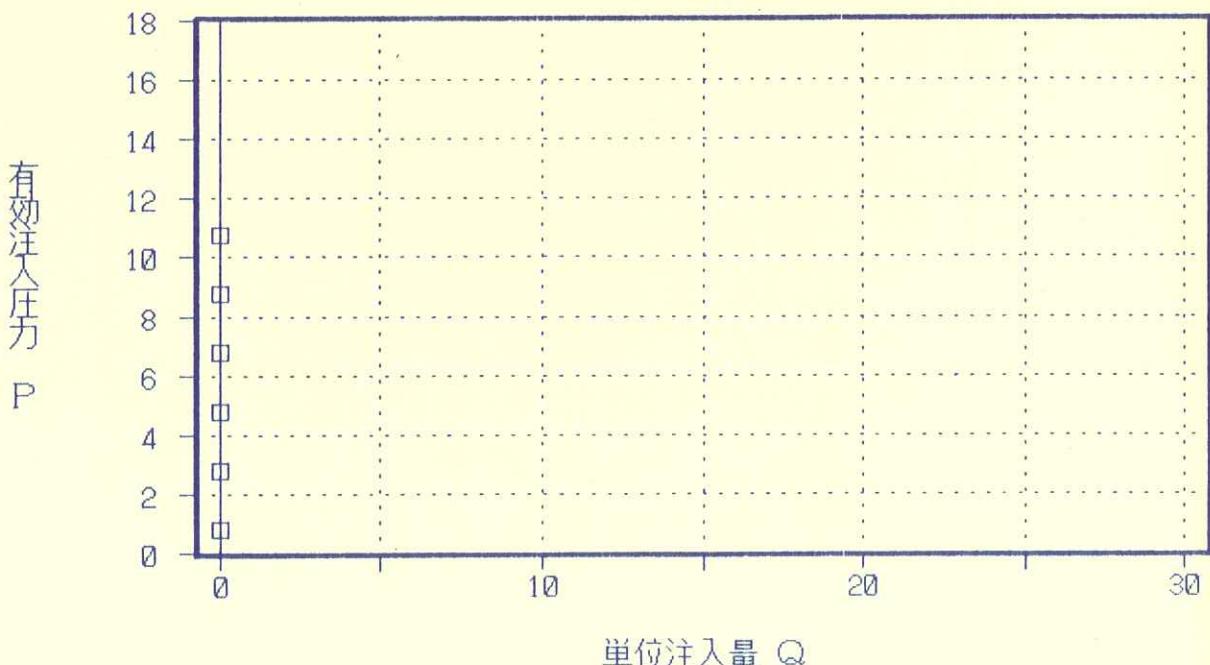
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h <sub>1</sub>	h <sub>2</sub>	h <sub>3</sub>	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	4.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	2.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	0.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	100.2	92.4	0.00	0.78

ルジョン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジョン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジョンテスト  
P-Q曲線



単位注入量 Q

ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	19	測定日時 1.5.6.4
試験深度(m)	G L - 100	~	105	孔径 $\phi$ (mm) 66 区間長(m) 5
孔内水位(m)	G L - 5.1	計器高(m)	G L + 2.7	注入管長(m) 105.3

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7.10-5(min<sup>2</sup>/12)

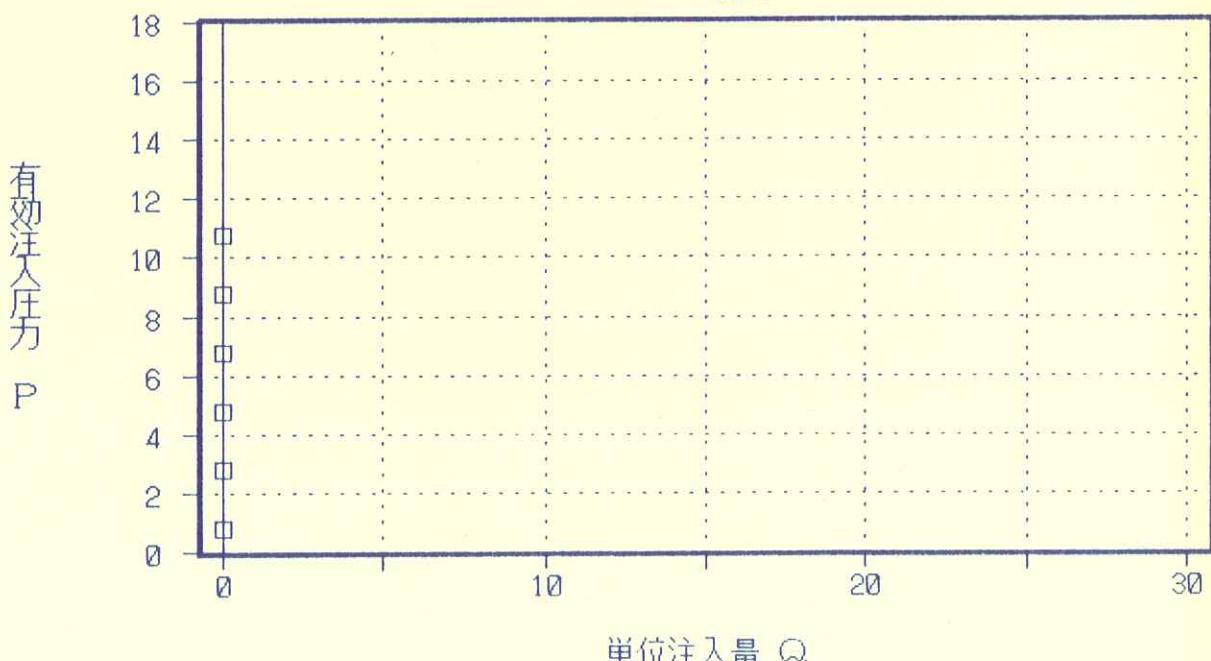
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	105.2	97.4	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	20	測定日時 11.5.6.10
試験深度(ｍ)	G L -	105	～	110
孔内水位(ｍ)	G L -	5.1	計器高(ｍ)	G L + 2.7 注入管長(ｍ) 110.3

$$P = P_o + \gamma w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  :  $7 \cdot 10^{-5} (\text{min}^2/12)$

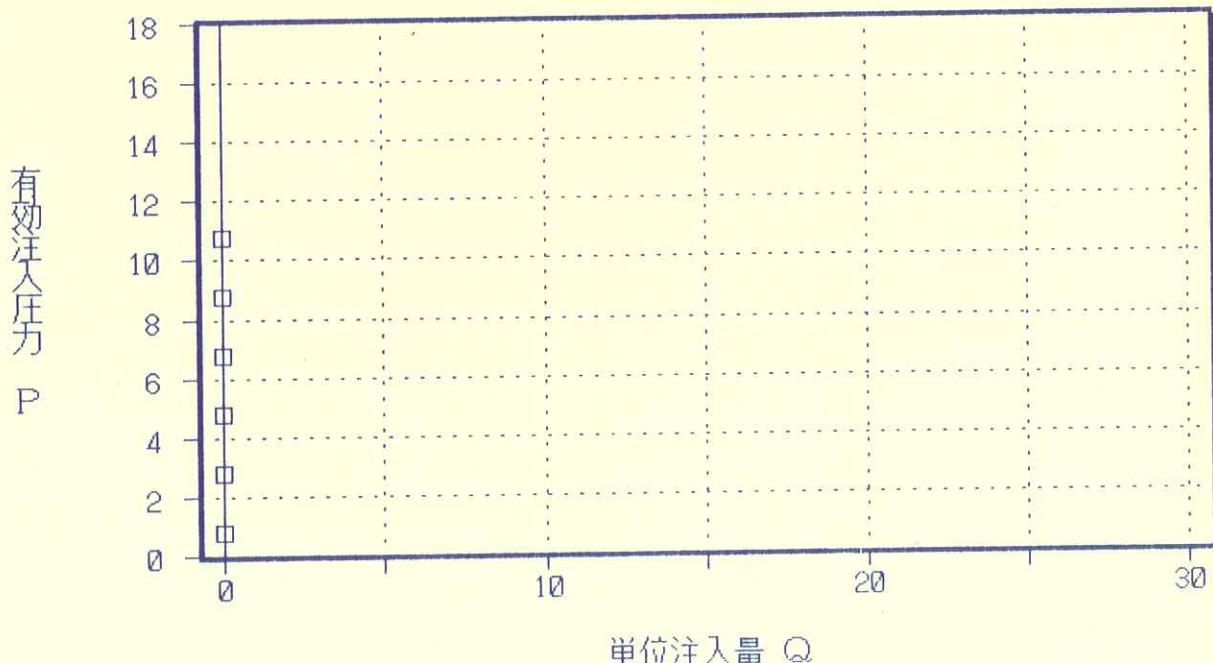
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量単位注入量 q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5					
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	110.2	102.4	0.00	0.78

ルジオン値 L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値 L <sub>u'</sub>	-
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力 P <sub>c</sub>	-

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	21	測定日時 H.5.6.10
試験深度( m )	G L - 110	~	115	孔径 $\phi$ ( mm ) 66
孔内水位( m )	G L - 5.1	計器高( m )	G L + 2.7	注入管長( m ) 115.3

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

$\gamma_w$  : 水の単位体積重量 (1t/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

$\alpha$  : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

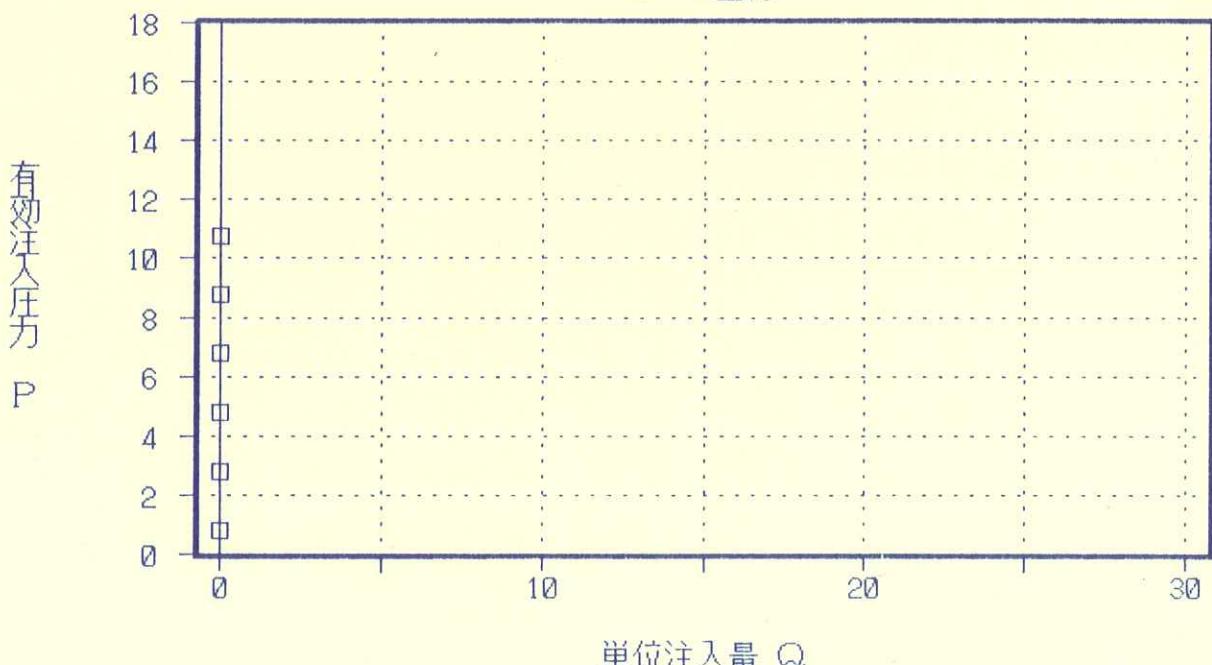
q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

口元圧力 P <sub>o</sub>	毎分注入量					平均注入量 Q	単位注入量 P	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	115.2	107.4	0.00	0.78

ルジオン値 L <sub>u</sub>	1, u	0.0
換算ルジオン値 L <sub>u'</sub>	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力 P <sub>max</sub>	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力 P <sub>c</sub>	P <sub>c</sub>	—

ルジオンテスト  
P-Q曲線



ルジオンテスト記録・計算

件名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
孔番	D 1	ステージ	22	測定日時 [1.5.6.11]
試験深度(ｍ)	GL -	115	～	120
孔内水位(ｍ)	GL -	5.1	計器高(ｍ)	GL + 2.7

$$P = P_o + \gamma_w (h_1 - h_2 - h_3)$$

P : 有効注入圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

P<sub>o</sub> : 口元圧力 (kgf/cm<sup>2</sup>)

h<sub>1</sub> : 圧力計から試験区間中央までの標高差 (m)

h<sub>2</sub> : 地下水位から試験区間中央までの比高 (m)

h<sub>3</sub> : 管内抵抗による損失水頭 (m)

γ<sub>w</sub> : 水の単位体積重量 (1tf/m<sup>3</sup>=0.1/kgf/cm<sup>2</sup>)

$$h_3 = \alpha q 2L$$

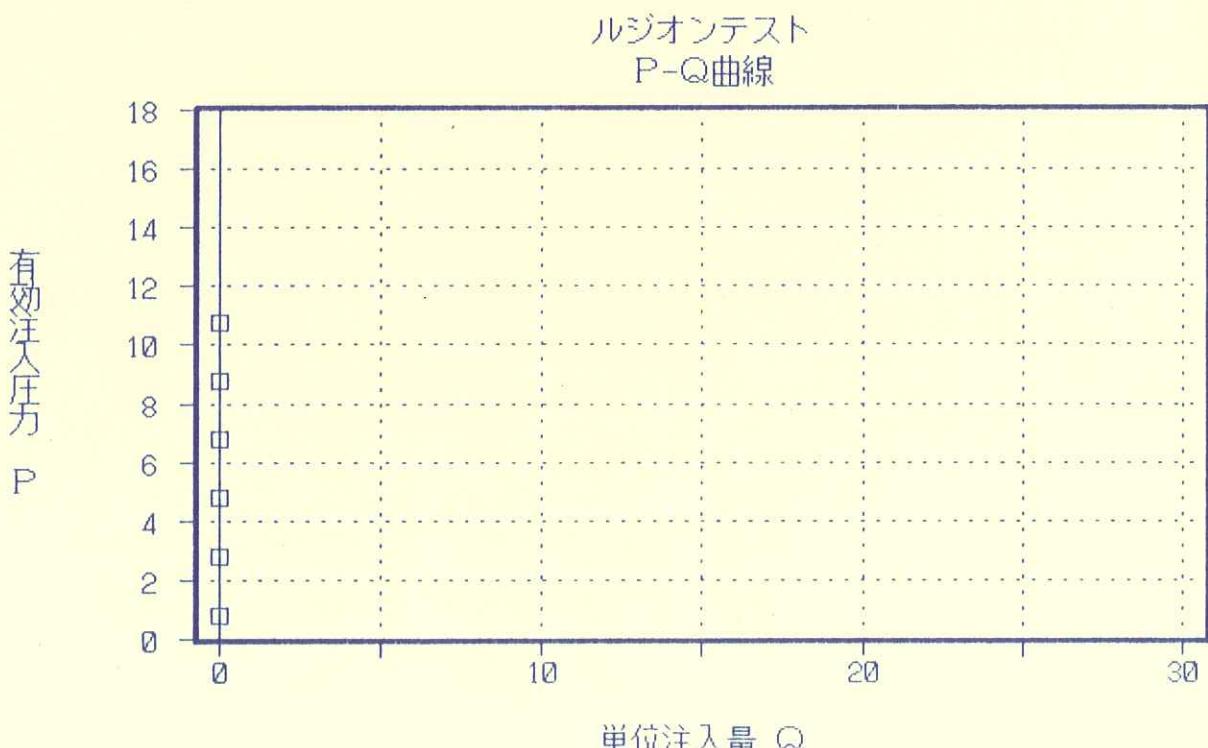
α : 7 · 10<sup>-5</sup>(min<sup>2</sup>/12)

q : 注入量 (min/l)

L : 注入管長 (m)

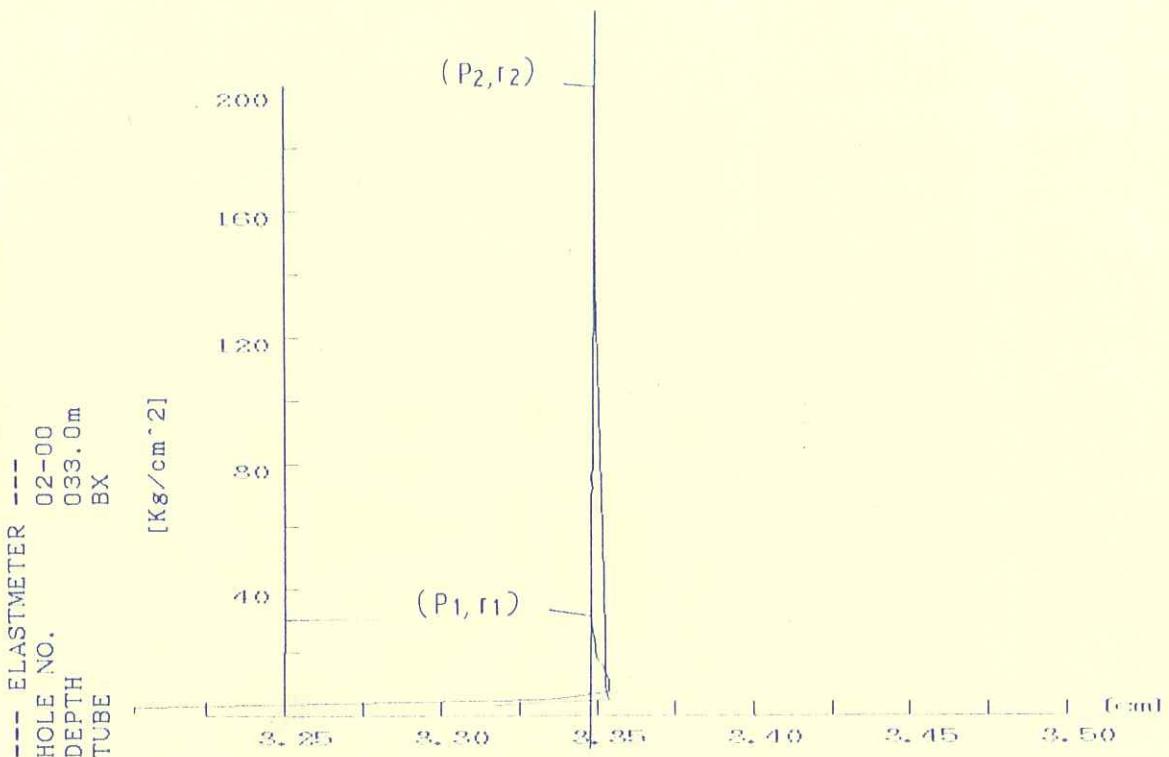
口元圧力 P <sub>o</sub>	毎 分 注 入 量					平均注入量 q	単位注入量 Q	h 1	h 2	h 3	有効注入圧 P
	1	2	3	4	5						
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.40	0.00	0.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	2.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	4.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	6.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	8.78
10	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	10.78
8	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	8.78
6	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	6.78
4	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	4.78
2	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	2.78
0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.00	120.2	112.4	0.00	0.78

ルジオン値	L <sub>u</sub>	0.0
換算ルジオン値	L <sub>u'</sub>	—
最大注入圧力	P <sub>max</sub>	10.78
限界圧力	P <sub>c</sub>	—





調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
調査地点	M2	測定日 平成5年5月21日	測定深度 L=33.0m	
地質名	片麻岩	岩級区分 C4	測定機種名 エラスト2	



孔内水平載荷試験結果図

P <sub>1</sub>	31.0 kgf/cm <sup>2</sup>
P <sub>2</sub>	200.0 kgf/cm <sup>2</sup>
r <sub>1</sub>	3,348 cm
r <sub>2</sub>	3,353 cm
r <sub>m</sub>	3,351 cm

算出式

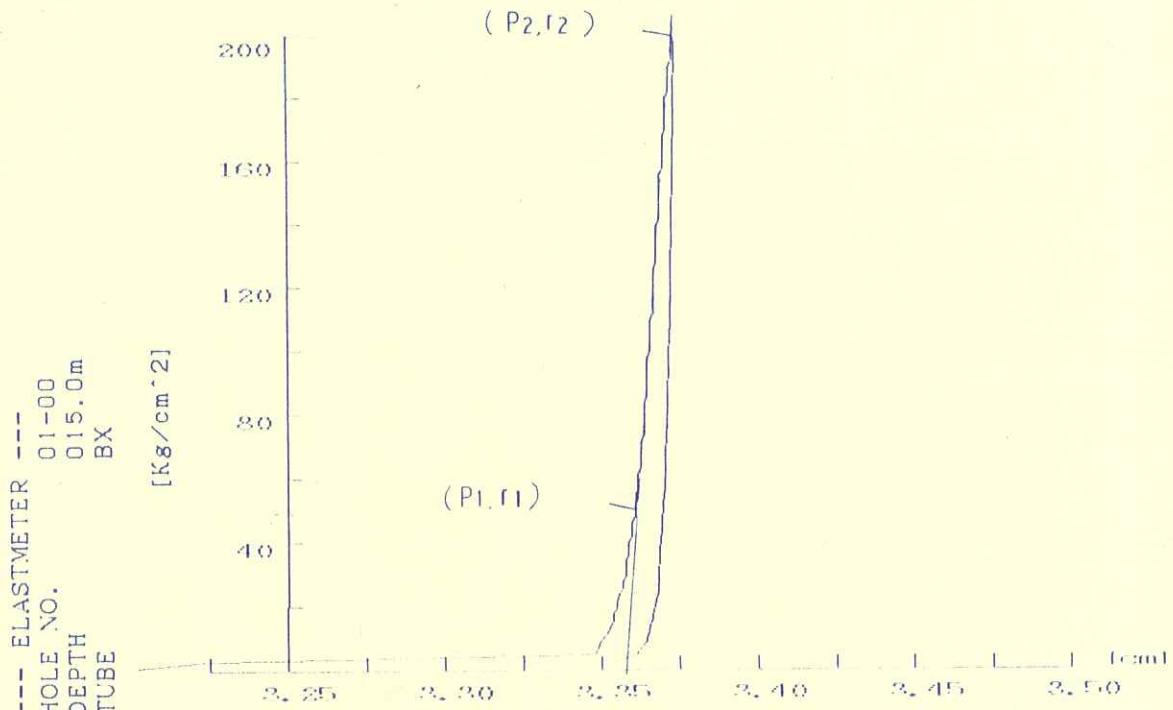
$$K = \frac{P_2 - P_1}{r_2 - r_1} = 33,800 \text{ (kgf/cm}^3\text{)}$$

$$E = (1 + \nu) \cdot K \cdot r_m$$

$$= (1 + 0.3) \cdot K \cdot r_m$$

$$= 147,243 \text{ (kgf/cm}^2\text{)}$$

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
調査地点	D1	測定日 平成5年5月21日	測定深度	GL-15.0m
地質名	アライト	岩級区分 $C_1 \sim C_M$	測定機種名	エラスト2



孔内水平載荷試験結果図

P <sub>1</sub>	50.0 kgf/cm <sup>2</sup>
P <sub>2</sub>	200.0 kgf/cm <sup>2</sup>
r <sub>1</sub>	3.360 cm
r <sub>2</sub>	3.373 cm
r <sub>m</sub>	3.367 cm

算出式

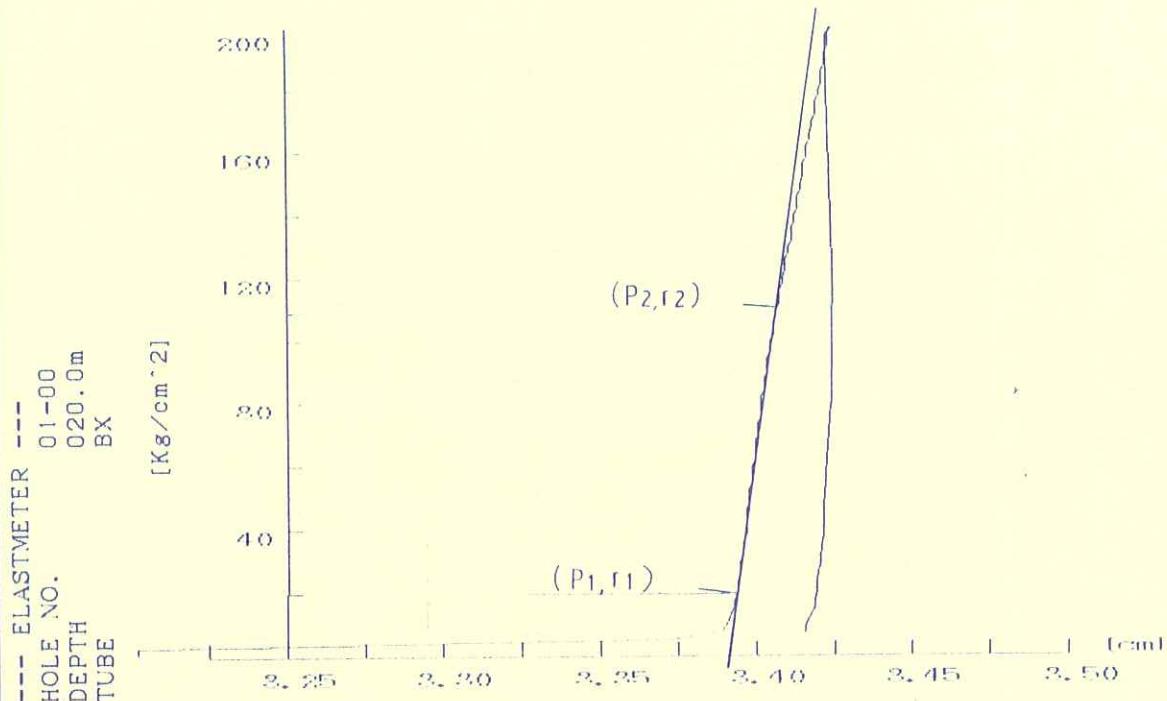
$$K = \frac{P_2 - P_1}{r_2 - r_1} = 11538 \text{ (kgf/cm}^3\text{)}$$

$$E = (1 + \nu) \cdot K \cdot r_m$$

$$= (1 + 0.3) \cdot 11538 \cdot 3.367$$

$$= 50,503 \text{ (kgf/cm}^2\text{)}$$

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2			
調査地点	D1	測定日 平成5年5月24日	測定深度 GL-20.0m	
地質名	片麻岩	岩級区分 CM	測定機種名 エラスト2	



孔内水平載荷試験結果図

P <sub>1</sub>	20.0 kgf/cm <sup>2</sup>
P <sub>2</sub>	110.0 kgf/cm <sup>2</sup>
r <sub>1</sub>	3.393 cm
r <sub>2</sub>	3.408 cm
r <sub>m</sub>	3.401 cm

算出式

$$K = \frac{P_2 - P_1}{r_2 - r_1} = 6.000 \text{ (kgf/cm}^3\text{)}$$

$$E = (1 + \nu) \cdot K \cdot r_m$$

$$= (1 + 0.3) \cdot K \cdot r_m$$

$$= 26.528 \text{ (kgf/cm}^2\text{)}$$



## コア薄片鑑定結果

試料番号	孔番	位置(m)
SP-1	M 2	17.0
SP-2		28.0
SP-3		36.2
SP-4		40.4
SP-5		98.6
SP-6		105.5
SP-7		113.5
SP-8		120.4
SP-9	D 1	24.5
SP-10		38.4
SP-11		39.6
SP-12		67.0
SP-13		98.0

### 図版略号説明

Q z : 石英	C h : 緑泥石
P l : 斜長石	O p : 不透明鉱物
B i : 黒雲母	K f : カリ長石
S e : セリサイト	H o : ホルンブレンド
A p : アパタイト	C c : 炭酸塩鉱物
C c - V : 炭酸塩鉱物脈	M v : 絹雲母
G a : ざくろ石	Z r : ジルコン
F l : 蛍石	

試料番号 No.1 Sp-1 : M2 17.0...

岩石名 花崗岩綠色

鉱物名	主成分鉱物				副成分鉱物				変質鉱物			
	量比	粒径			量比	粒径			量比	粒径		
斜長石	○~◎	20.0n 0.3	他形	柱状,集塊双晶								
カリ長石	△	0.6~ 0.06	他形	柱状,干涉干涉								
石英	○	5.1~ 0.1	他形	柱状,波状消光								
黒雲母	△	0.7~ 0.03	他形	板状,薄片狀褐色								
ホルンブレンド												
单斜輝石												
斜方輝石												
不透明鉱物					△	0.15>半解	柱状					
ジルコン					*	0.12>	半解	柱状				
アパタイト					*	0.14>	半解	柱状				
白雲母					*	1.0>	他形	板状				
ざくろ石					*	1.1>	細粒半解	柱状				
絆況石									△	0.5>	無	斜方輝石化
ヒツサト									△	0.5>	他形	斜方輝石化

### 記事

完晶複合組織(Holocrystalline texture)花崗岩綠色弱い変質作用表示

### 主成分鉱物

斜長石 - 中量~多量存在,粒径20~0.3mm,他形,柱状,集塊双晶等+斜方輝石化。

- カリ長石 - 少量存在,粒径0.6~0.06mm,他形,柱状+干涉干涉等+113。

石英 - 中量存在,粒径5.1mm~0.1mm,他形,柱状+波状消光+見付,縮合状集合等

黒雲母 - 少量存在,粒径0.7~0.03mm,他形,板状+薄片狀褐色+褐色等+示す。

### 副成分鉱物

ジルコン - 微量存在,粒径0.12mm,半解,柱状+薄片狀褐色等+示す。アパタイト - 微量存在,

粒径0.14mm,半解等+柱状等+示す。白雲母 - 微量存在,粒径最大0.1mm,白帶不規則等+示す

云母,ざくろ石 - 微量存在,粒径最大1.1mm,他形半解等+柱状等+不透明鉱物 - 少量存在,粒径最大0.15mm等+示す

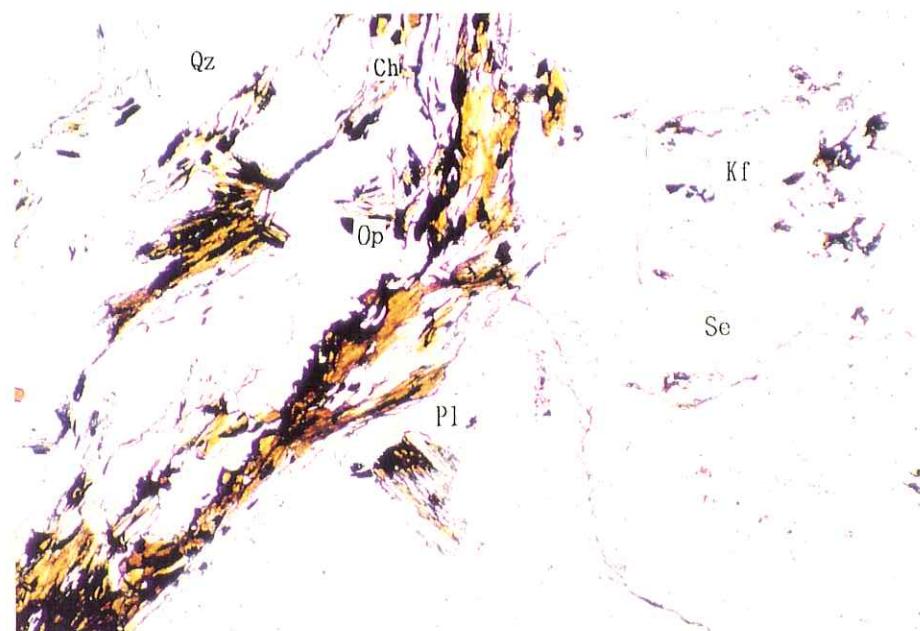
### 変質鉱物

絆況石 - 少量存在,粒径最大0.5mm,他形,不規則,纖維状+淡黄色+示す。黒雲母+示す。

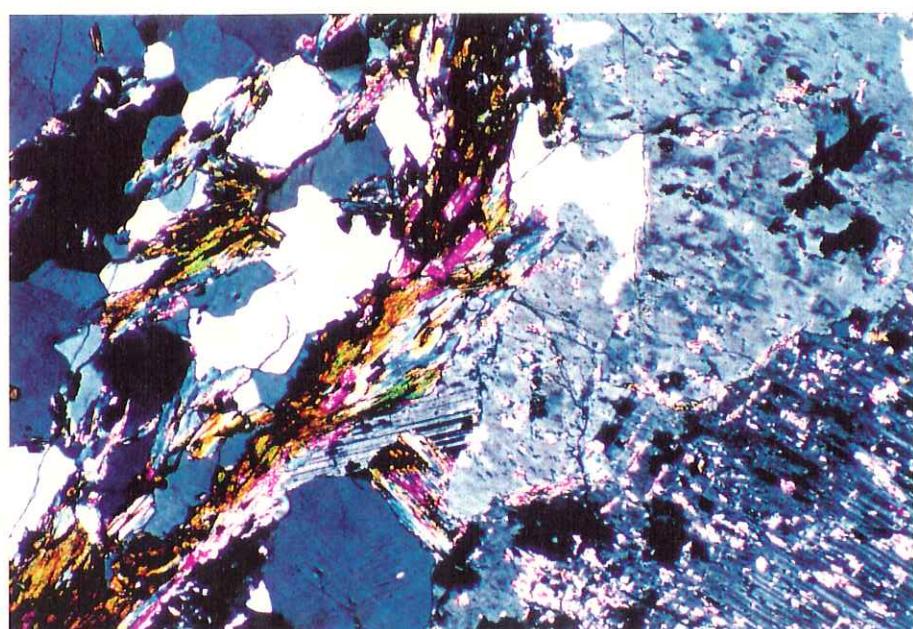
ヒツサト - 少量存在,粒径最大0.5mm,他形,薄片狀+斜方輝石化等+示す。

鉱物量比: ◎ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - I : M2 17.0m



下方ボーラー



直交ボーラー

0.5mm



図-1

試料番号 No.2 Sp-2 : M2  $28.0 \text{ mm}$

岩石名 ルナール岩

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石	○	1.0~ 0.5	半自形	柱状集晶双晶 3~4					
カリ長石									
石英	△~○	0.4~ 0.04	似形	粒状, 波状					
黒雲母	△~○	0.9~ 0.12	似形	板状, 混褐色, 鳞片					
ホルンブレンド	△~○	0.7~ 0.03	似形	柱状, 混褐色, 纤維					
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				△	0.2> 自形	柱状			
アパタイト				木~△	0.2> 自形	針状			
绿泥石							*~△	0.4> 似形, 扇状, やわらか	

### 記事

完結質組織 (holocrystalline texture) とルナール岩, 変質作用は無い。

### 主成分鉱物

斜長石 - 中量有石, 粒径1.0~0.5mm, 半自形, 柱状, 集合双晶, 周围消光角34°左右。  
石英 - 少量~中量有石, 粒径0.4~0.04mm, 似形, 柱状, 波状消光角34°+結合状集合。

黒雲母 - 少量~中量有石, 粒径0.9~0.02mm, 似形, 板状, 混褐色~褐色, 纤維状, 網目状, 網目状, 網目状。

アパタイト - 少量~中量有石, 粒径0.7~0.03mm, 似形, 板状, 混褐色~綠色, 纤維状。

### 副成分鉱物

アパタイト - 微量~少量有石, 粒径最大0.2mm, 似形, 針状, 纤維状。

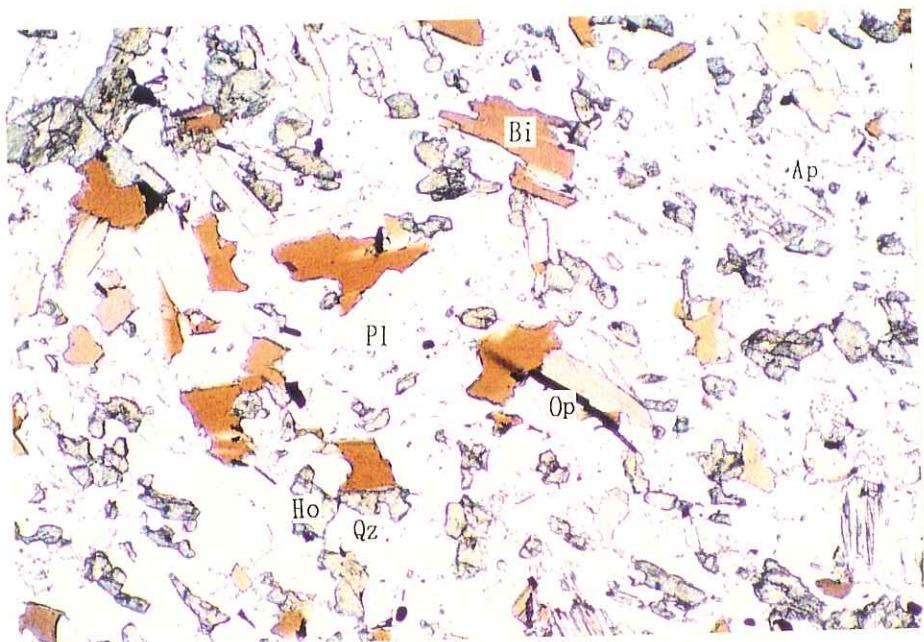
不透明鉱物 - 少量有石, 粒径最大0.1mm, 自形, 柱状, 扇状。

### 変質鉱物

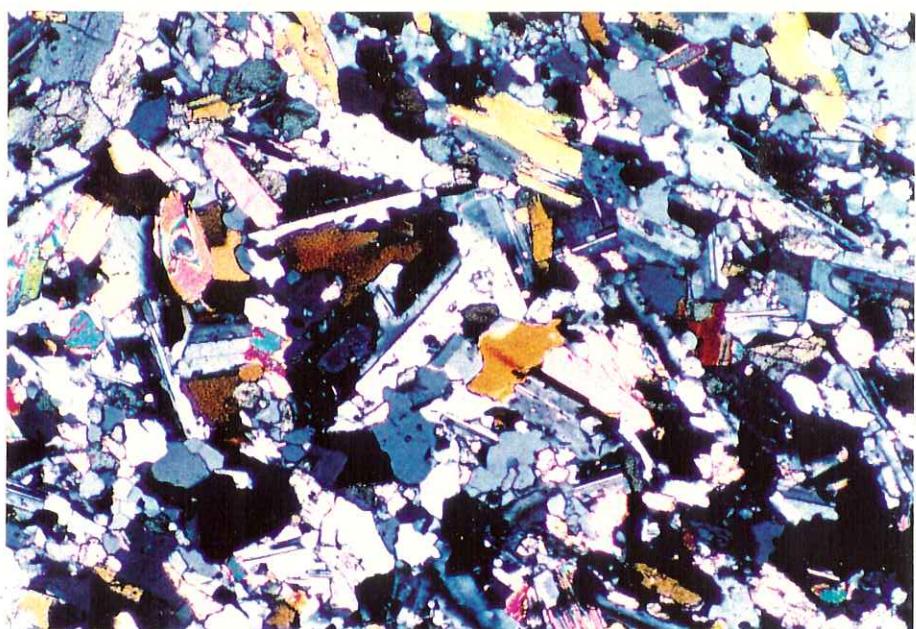
绿泥石 - 微量~少量有石, 粒径最大0.4mm, 似形, 板状, 纖維状, 黑雲母化  
12118。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 2 : M2 28.0m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-2

試料番号 No.3 Sp-3 : M2 36.2 m

岩石名 トーナル岩

鉱物名	主成分鉱物				副成分鉱物				変質鉱物			
	量比	粒径			量比	粒径			量比	粒径		
斜長石	○	2.3~0.1	細形	柱状, 集合体 22°								
カリ長石												
石英	△~○	0.9~0.05	細形	粒状, 波状消光								
黒雲母	○	1.3~0.05	細形	板状, 混褐色								
ホルンブレンド												
单斜輝石												
斜方輝石												
不透明鉱物												
ジルコン					*	0.11 >	細形	柱状, 混褐色				
アパタイト					△	0.1 >	細形	柱状, 针状				
绿泥石									△	0.9 >	細形	板状, 纤维状
透閃石									△	1.0 >	細形	柱状, 不规则针状

記事

完晶質組織 (holocrystalline texture) を示すトーナル岩。変質作用は弱い。

### 主成分鉱物

斜長石 - 中量存在し、粒径 2.3~0.1 mm, 細形、柱状で集片状又は塊状で最大粒径消光角は 22° です。

石英 - 少量～中量存在し、粒径 0.9~0.05 mm, 細形、粒状で波状消光の集合状を示す。

黒雲母 - 中量存在し、粒径 1.3~0.05 mm, 細形、板状、混褐色～褐色で、やや走方向性を示す。

### 副成分鉱物

ジルコン - 微量存在し、粒径最大 0.11 mm, 細形、柱状で混褐色を示す。

アパタイト - 少量存在し、粒径最大 0.10 mm, 白色で柱状や針状を示す。

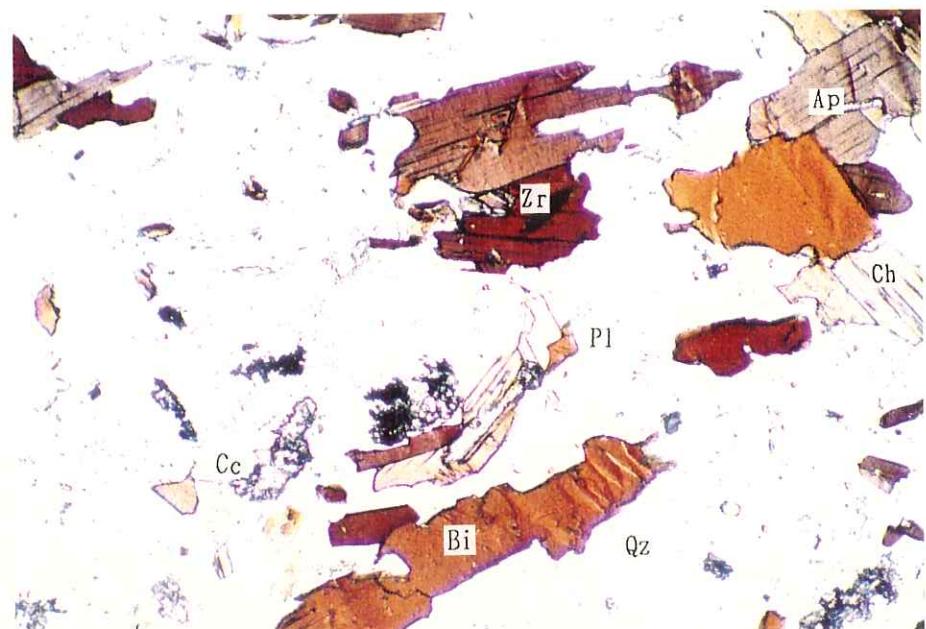
### 変質鉱物

绿泥石 - 少量存在し、粒径最大 0.9 mm, 細形、板状、纖維状で、浅黄色～淡緑色で示す (室温下交代)。

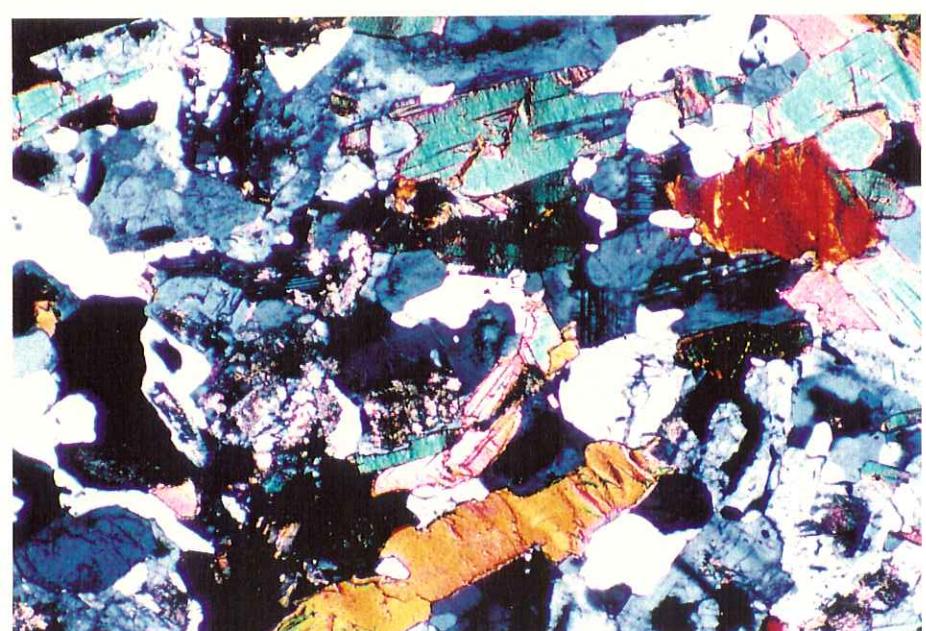
透閃石 - 少量存在し、粒径最大 1.0 mm, 細形、柱状、不規則交代状で斜長石交代で 72% の部分。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P 3 : M2 36.2m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-3

試料番号 No.4 Sp-4 : M2 7.0.4 mm

岩石名 トナリ岩

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石 $\Delta \sim \circ$	$2.4 \sim 0.04$	細形	柱状粒状集塊状 33%						
カリ長石									
石英	$\circ$	$4.3 \sim 0.06$	細形	粒状, 沿状消光					
黒雲母 $\Delta \sim \circ$	$2.5 \sim 0.2$	細形	板状, 混合色褐色						
ホルンブレンド									
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				$\Delta$	$0.25 >$	細形	粒状		
カルシ石	$\Delta$	$0.4 \sim 0.04$	細形	粒状, 高食状					
ジルコン				*	$0.15 >$	細形	粒状, 褐色		
アパタイト				*	$0.12 >$	細形	粒状, 鈍角		
緑泥石							$\Delta$	$0.8 >$	細形, 紙紙状
セリサイト							*	$0.4 >$	細形, 亂れ状, 扇状
鉄長石斑晶							$\Delta \sim \circ$	$0.5$	板状, 斜面, 硬

## 記事

当該岩石の組織(granoblastic texture)を示すトナリ岩, 变質作用によるもの。

## 主成分鉱物

斜長石 - 少量~中量存り, 粒径  $2.4 \sim 0.04$  mm, 細形, 粒状, 柱状で集塊状, 沿状消光, 墓文前消光 33%.

石英 - 多量存り, 粒径  $4.3 \sim 0.06$  mm, 細形, 粒状, 沿状消光を示す.

黒雲母 - 少量中量存り, 粒径  $2.5 \sim 0.02$  mm, 細形, 板状で混合色~褐色を示す.

カルシ石 - 少量存り, 粒径  $0.4 \sim 0.04$  mm, 細形, 粒状で高食状を示す.

## 副成分鉱物

ジルコン - 微量存り, 粒径最大  $0.15$  mm, 細形, 粒状で褐色を示す アパタイト - 微量存り,

粒径最大  $0.12$  mm, 細形で粒状, 鈍角, 鈍角と扇状を示す. 不透明鉱物 - 少量存り, 粒径最大  $0.25$  mm を示す.

## 変質鉱物

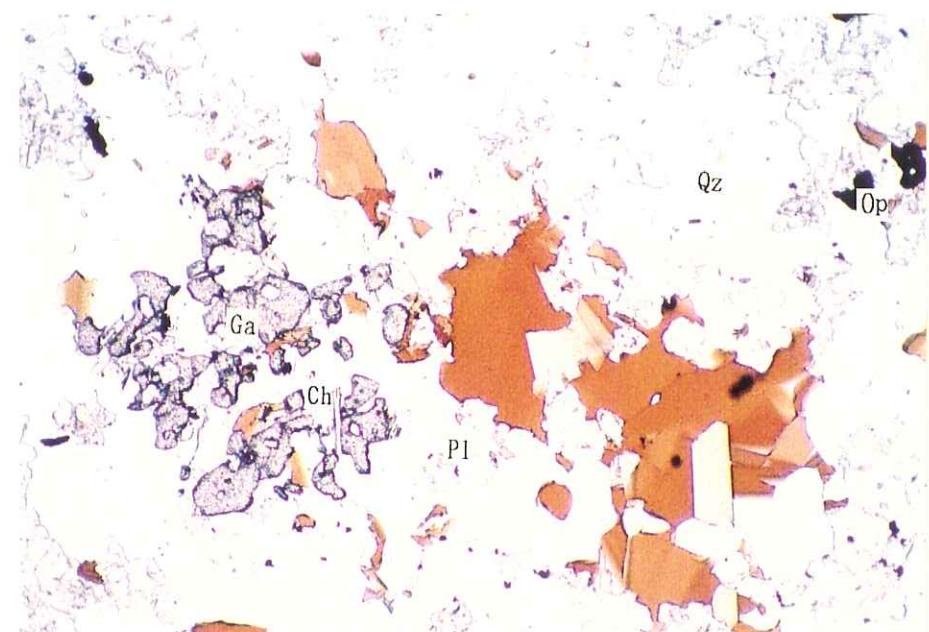
緑泥石 - 少量存り, 粒径最大  $0.8$  mm, 細形, 板状, 紙紙状で黒色を示す?

セリサイト - 微量~少量存り, 粒径最大  $0.4$  mm, 細形, 亂れ片状で全半晶石を示す? セリサイト

鉄長石, 石英斑晶 - 少量~中量存りし, 粒径最大  $5.5$  mm, 7~8形粒状のや, 半晶粒は全半晶石英構成か.

鉱物量比:  $\circ$  多量  $\circ$  中量  $\Delta$  少量 \* 微量

S P - 4 : M2 40.4m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-4

試料番号 No.5 - SP-5 : M2 986n

岩石名 トーナル岩

鉱物名	主成分鉱物				副成分鉱物				変質鉱物			
	量比	粒径			量比	粒径			量比	粒径		
斜長石	○~◎	0.1~0.3mm	細形	柱状, 斜方晶型								
カリ長石												
石英	○	0.05~0.1mm	細形	柱状, 波状消光								
黒雲母	○	0.6~1.0mm	細形	板状, 深褐色								
ホルンブレンド												
单斜輝石												
斜方輝石												
不透明鉱物					*	0.05~1.0mm	柱状					
ジルコン					*	0.15~0.3mm	柱状					
アパタイト					*	0.25~0.5mm	柱状, 鈍角針狀					
緑泥石								*	△	0.3~1.0mm	板状, 褐綠色	
セリカイト								*	△	0.1~0.2mm	板狀, 斜方柱狀	
炭酸塩鉱物								*	△	0.2~0.5mm	板狀, 斜方柱狀	

## 記事

完晶質組織(holocrystalline texture)を示すトーナル岩, 変質作用は弱い。

## 主成分鉱物

斜長石 - 中量~多量存在, 粒径 0.1~0.3mm, 細形, 柱状, 斜方晶型で最大傾斜角度は 21° を示す。

石英 - 中量存在, 粒径 0.05~0.1mm, 細形, 柱状で波状消光を示す。

黒雲母 - 中量存在し, 粒径 0.6~1.0mm, 細形, 板状で深褐色~褐色, 斜方晶型で走方向性を示す。

## 副成分鉱物

ジルコン - 微量存在し, 粒径 最大 0.15mm, 細形, 柱状を示す。

アパタイト - 微量存在し, 粒径 最大 0.1mm, 細形, 鈍角針狀, 薄板状で斜方晶型を示す。

不透明鉱物 - 微量存在し, 粒径 最大 0.05mm, 細形で柱状を示す。

## 変質鉱物

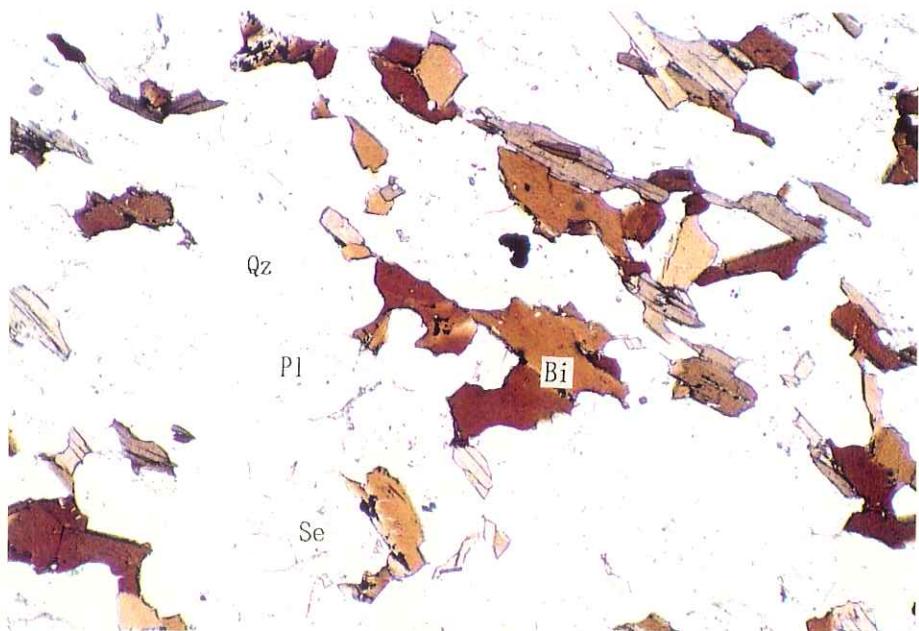
緑泥石 - 微量~少量存在し, 粒径 最大 0.3mm, 細形, 織維状で淡黃綠色を示し, 斜方晶型を示す。

セリカイト - 微量~少量存在し, 粒径 最大 0.1mm, 細形, 燕尾片狀, 薄板状で斜方晶型を示す。

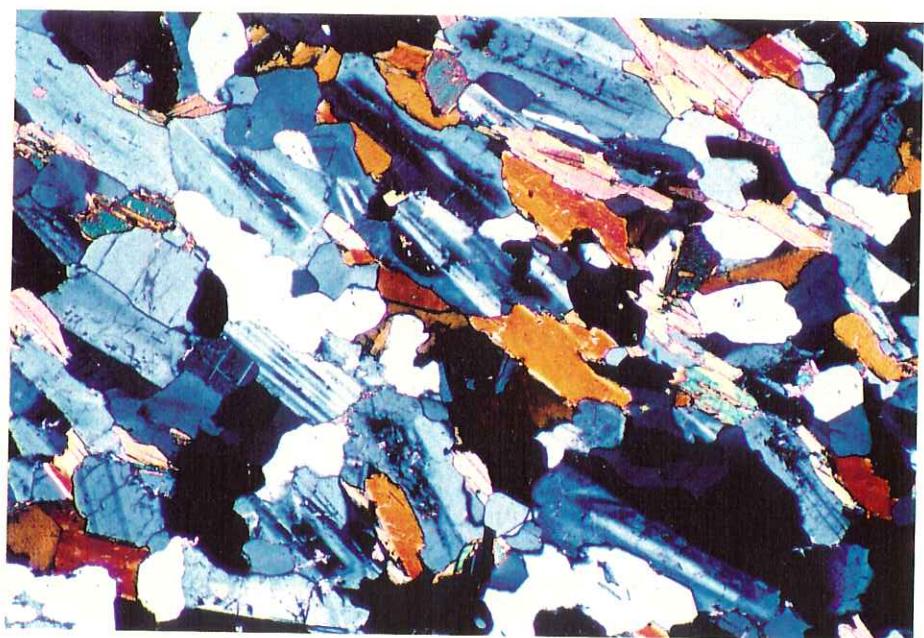
炭酸塩鉱物 - 微量~少量存在し, 粒径 最大 0.2mm, 細形, 片状で柱状で細胞状を作り出す。

鉱物量比: ◎ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 5 : M2 98.6m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm

図-5

試料番号 No.6 Sp-6 : H2 105.5 m

岩石名 トーナル岩

鉱物名	主成分鉱物				副成分鉱物				変質鉱物			
	量比	粒径			量比	粒径			量比	粒径		
斜長石	○	3.8~ 0.15	半円形	粒状, 沿板状, 混合								
カリ長石	*~△	0.3~ 0.09	半円形	粒状, 充填状								
石英	○	1.1~ 0.03	尖形	粒状, 波状, 混合								
黒雲母	*~△	0.4~> 0.4mm	粒状	沿板状, 混合								
ホルンブレンド												
单斜輝石												
斜方輝石												
不透明鉱物					△	1>	半円形~ 0.07mm	粒状, 针状, 波状				
ジルコン					*	0.07~>	尖形	粒状				
アパタイト					*	0.4~>	尖形	粒状, 针状				
経済石									○	0.7~>	尖形	板状, 波状, 網目状
セリサイト									△	0.1~>	尖形	薄片状, 滤板状
炭酸塩鉱物									△	1.75~>	尖形	粒状, 破碎状, 亂れ

## 記事

完晶質組織 (holocrystalline texture) でトーナル岩, やや強い変質作用破碎作用を受けた。

## 主成分鉱物

斜長石 - 中量存続, 粒径3.8~0.15mm, 半円形, 粒状, 斑状で汚染し, セリサイト化, 硫酸塩化等の変化が多い。

カリ長石 - 微量~少量存続, 粒径0.3~0.09mm, 半円形, 粒状で結晶粒間に埋め, 沿板状を示す。

石英 - 中量存続, 粒径1.1~0.03mm, 尖形, 粒状で波状, 沿板状見られ, 結晶粒状細胞で示す。

黒雲母 - 微量~少量存続, 粒径最大0.4mm, 尖形, 粒状, 沿板状へ弱めで経済石化が見られる。

## 副成分鉱物

ジルコン - 結晶粒径大粒径最大0.07mm, 尖形で柱状で示す。アパタイト - 結晶粒径大粒径最大0.4mm, 尖

形で柱状で示す。透明鉱物 - 少量存続, 粒径最大1mm, 半円形~尖形で粒状, 针状, 粉状で示す。

## 変質鉱物

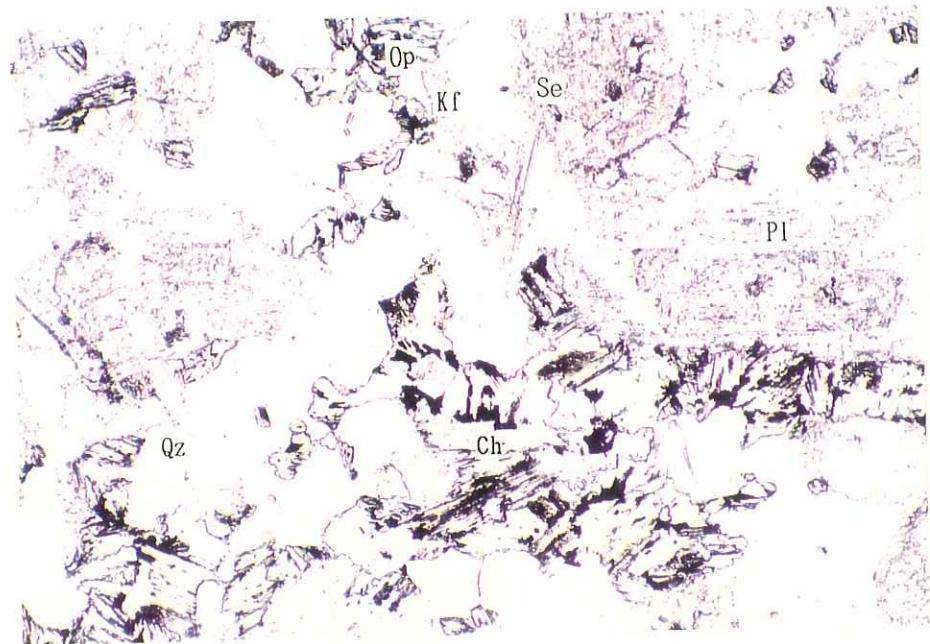
経済石 - 中量存続, 粒径最大0.7mm, 尖形, 粒状, 混合色へ黒雲母交代する。

セリサイト - 少量存続, 粒径最大0.1mm, 尖形, 薄片状, 滤板状で斜長石交代する。

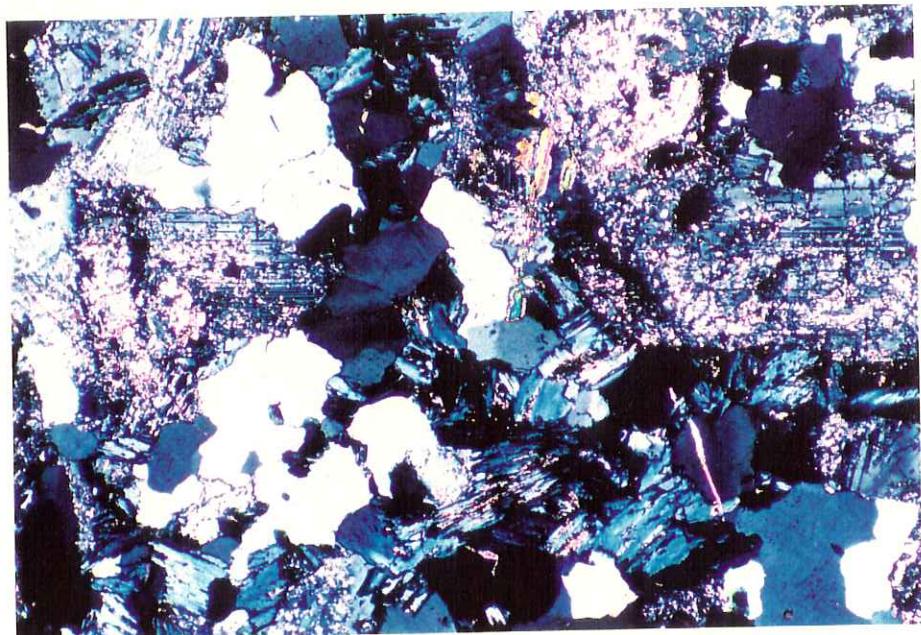
炭酸塩鉱物 - 少量存続, 粒径最大1.75mm, 尖形, 粒状で破碎崩壊状交代して斜長石交代する。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P = 6 : M2 105.5m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



[図] - 6

試料番号 No.7 Sp-7 : H2 113.5 cm

岩石名 斜長石風化岩

鉱物名	珪玉 頭				石基				液質鏡均			
	量比	粒径			量比	粒径			量比	粒径		
斜長石	△	1.5~ 0.1	半自形	柱状, 薄長石化	(○)	0.1>	斜角帶 針狀 薄長石化					
カリ長石												
石英									△~○	0.35>	6mm	粒狀波狀消光
黒雲母												
ホルンブレンド												
单斜輝石												
斜方輝石												
不透明鉱物												
ジルコン									*	0.08>	6mm	柱狀
炭酸塩鉱物									△~○	0.3>	6mm	粒狀不規則消光

記事

塊間状組織 (intersertal texture) 爲玄武岩, やや頭著な変質作用を受けてる。

### 珪玉 頭

斜長石 - 少量存在, 粒徑 1.5~0.1 mm, 半自形, 柱狀で薄長石化している。

### 石基

斜長石 - 多量存在, 粒徑最大 0.1 mm, 自形~半自形, 針狀で薄長石化している。

ジルコン - 微量存在, 粒徑最大 0.08 mm, 亂形で柱狀でない。

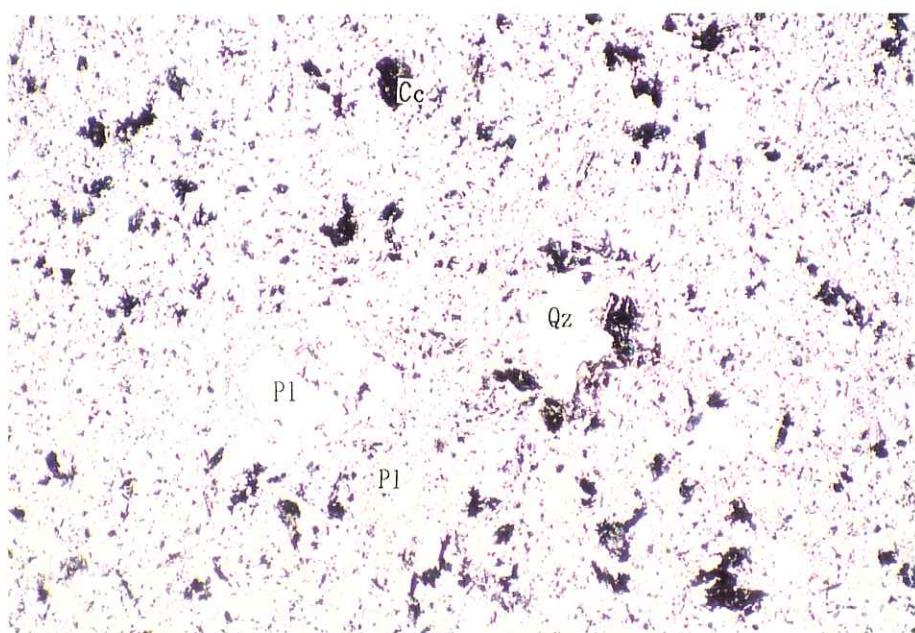
### 液質鏡均

石英 - 少量~中量存在, 粒徑最大 0.35 mm, 亂形, 粒狀で波狀消光を示し, 石基化している。

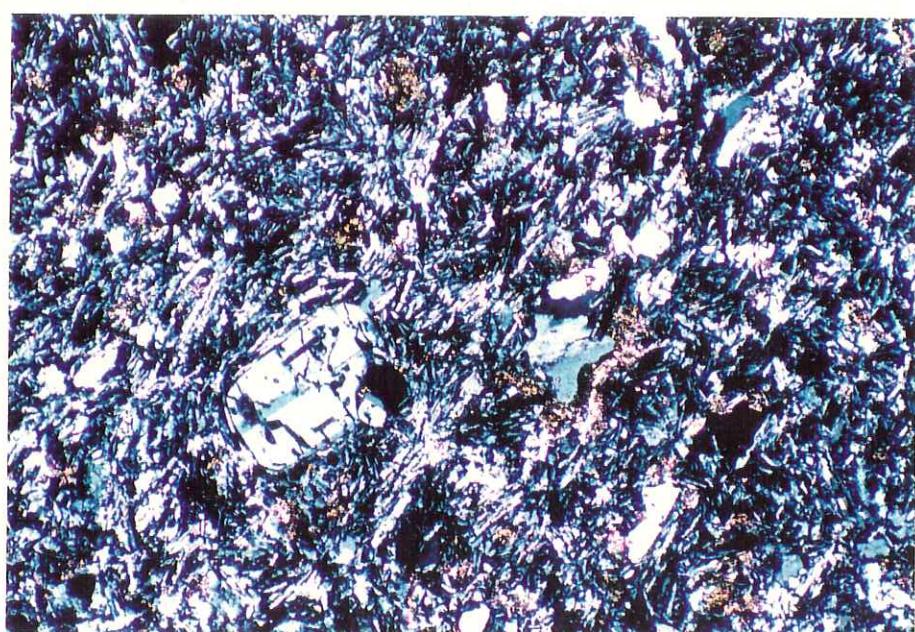
炭酸塩鉱物 - 少量~中量存在, 粒徑最大 0.3 mm, 亂形, 米粒狀で不規則消光を示す。

鉱物量比: (○) 多量 (△) 中量 (△) 少量 (\*) 微量

S P - 7 : M2 113.5m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-7

試料番号 No.8 Sp-8 : 112 120.4 mm

岩石名 トーナル岩

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石	○	3.5~0.08	半円形 柱状 粒状 斑状						
カリ長石	△~△	0.15~0.5	似形 柱状 斑状						
石英	○	3.4~0.04	似形 柱状 波状消光						
黒雲母	○	1.2~0.03	似形 柱状 波状消光						
ホルンブレンド									
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				*	0.06>	半円形 柱状			
ジルコン				*	0.13>	似形 柱状			
アパタイト				△	0.35>	似形 柱状 針状			
絆晶石							*	△	0.3>似形 柱状 波状消光
セリカイト							*	△	0.08>似形 柱状 波状消光
炭酸塩鉱物							△	0.4>	似形 柱状 波状消光

## 記事

完全結晶組織(holocrystalline texture)を示すトーナル岩。3次変質作用の結果。

## 主成分鉱物

斜長石 - 中量存在し、粒径3.5~0.08mm、半円形、柱状、粒状、斑状で最も大柱状消光角は41°。

カリ長石 - 微量~少量存在し、粒径0.15~0.05mm、似形、柱状で斜長石、石英、輝石と混在する。

石英 - 中量存在し、粒径3.4~0.04mm、似形、柱状で波状消光が見られ、結合状集合を示す。

黒雲母 - 中量存在し、粒径1.2~0.3mm、似形、柱状で深褐色~褐色を示す。

## 副成分鉱物

ジルコン - 微量存在し、粒径最大0.13mm、似形、柱状と示す。アパタイト - 微量~少量存在し、粒径最大0.35mm、似形、柱状、針状と示す。不透明鉱物 - 微量存在し、粒径最大0.06mm、半円形、柱状と示す。

## 変質鉱物

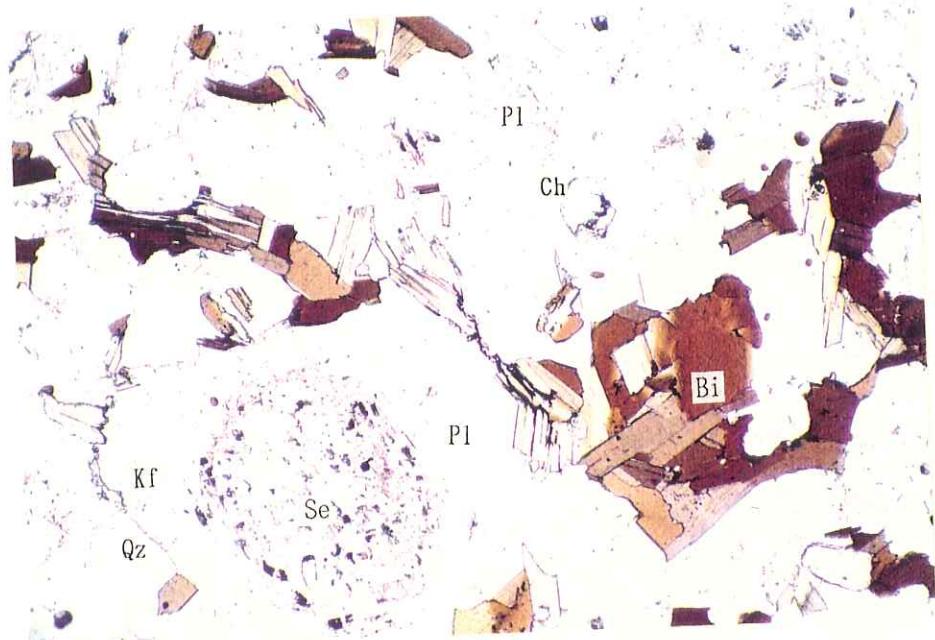
絆晶石 - 微量~少量存在し、粒径最大0.3mm、似形、柱状で波状消光で淡黄緑色で黒雲母を交代する。

セリカイト - 微量~少量存在し、粒径最大0.18mm、似形、柱状で斜長石を交代する。

炭酸塩鉱物 - 少量存在し、粒径最大0.4mm、似形、柱状で斜長石を交代する。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 8 : M2 120.4m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-8

試料番号 No.9 Sp-9 : D1 245 m

岩石名 グラナーフィアード

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石	○	1.0~0.1	他形 柱状 斜方晶, 沿裂隙						
カリ長石	△~○	2.4~0.1	他形 半自形, 粒状						
石英	○	2.5~0.7	他形 柱状, 波状消光						
黒雲母				△	1.1>	他形 不规则			
ホルンブレンド									
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				*	0.2>	他形 半自形, 柱状			
白雲母	○	3.8~0.2	他形 薄板状, 厚板状						
ジルコン				*	0.5>	半自形 柱状			
アパタイト				*	0.2>	半自形 柱状, 针状			
赤玉髓							△	0.2>	他形 柱状, 不规则, 刮擦

## 記事

グラナーフィアード組織 (granular texture) を示すグラナーフィアード, 変質作用は弱い。

## 主成分鉱物

斜長石 - 中量有り, 粒径1.0~0.1mm, 他形, 柱状で集片双晶を示し, ミニカル組織を作成。

カリ長石 - 少量, 中量有り, 粒径2.4~0.1mm, 他形, 柱状で石英, 斜長石, 白雲母の粒間に埋め入る。

石英 - 中量有り, 粒径2.5~0.07mm, 他形, 柱状で波状消光が見られ, 結合状集合せず。

白雲母 - 中量有り, 粒径3.8~0.02mm, 他形, 薄板状, 束状で薄肉食状を示すもの多く。

## 副成分鉱物

黒雲母 - 少量有り, 粒径最大1.1mm, 他形, 不规则で深褐色～褐色を示す。

ジルコン - 微量有り, 粒径最大0.5mm, 半自形で柱状を示す。

アパタイト - 微量有り, 粒径最大0.2mm, 半自形, 柱状, 针状を示す。

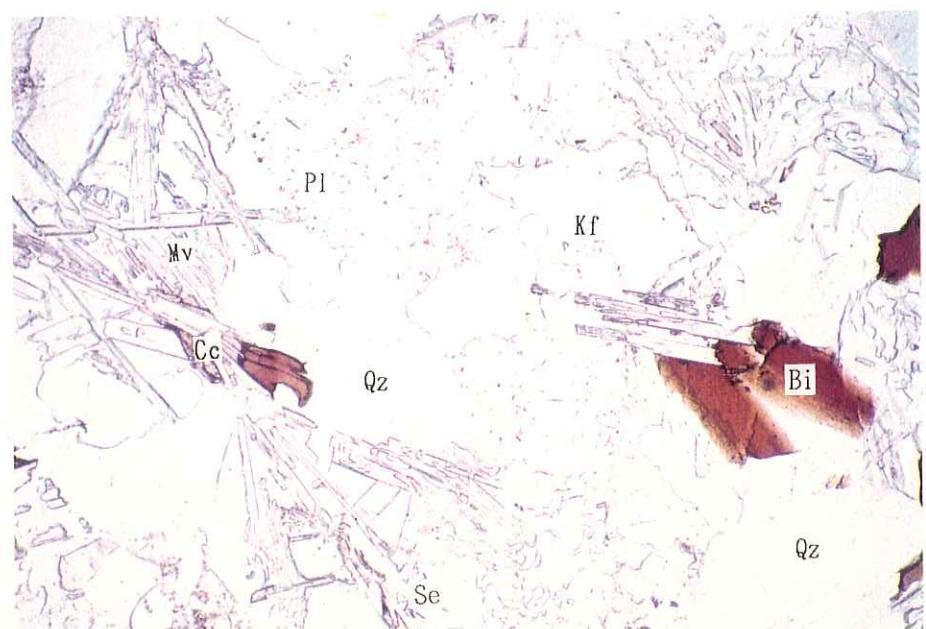
不透明鉱物 - 微量有り, 粒径最大1.8mm, 他形で半自形, 柱状を示す。

## 変質鉱物

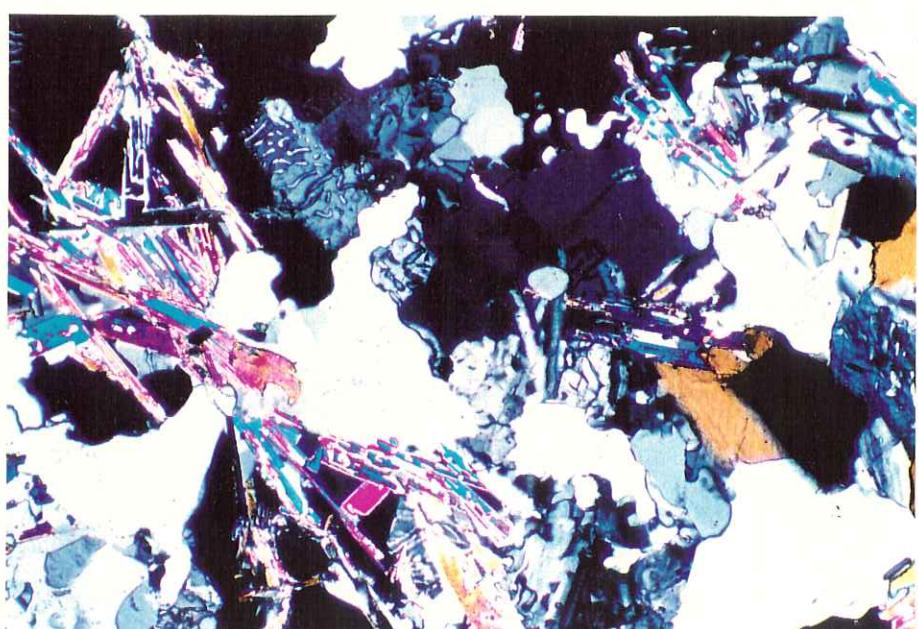
赤玉髓

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 9 : D1 24.5m



下方ポーラー



直交ポーラー



図-9

試料番号 No. 10 SP-10 : D1 38.4...

岩石名 テナリ岩

鉱物名	主成分鉱物				副成分鉱物				変質鉱物			
	量比	粒径			量比	粒径			量比	粒径		
斜長石	△	0.8~0.01	半形	柱状, 斜角双晶, 带状								
カリ長石												
石英	○	1.5~0.3	似形	柱状, 波状消光								
黒雲母	○	2.4~0.3	似形	板状, 褐色, 带状双晶								
ホルンブレンド												
单斜輝石												
斜方輝石												
不透明鉱物					*	0.4>	似形	半柱状				
透閃石	△	1.65~0.05	似形	柱状, 淡褐色								
ジルコン					*	0.17>	自形	柱状				
アパタイト					*	0.12>	自形	柱状, 针状				
绿泥石									△	0.25>	似形	板状, 细脉状
セリサイト									△	0.01>	似形	微细颗粒, 针晶状
重石									○	0.15>	自形	柱状, 针晶状
炭酸塩鉱物									△	1.55	似形	重石共生

## 記事

完晶質岩石中に破砕状組織(Kataclastic texture)を示すトナリ岩, 春山産を含む。

主成分鉱物: 斜長石 - 少量存なし, 粒径0.8~0.01mm, 半自形柱状, 斜角双晶を示し, 岩石に交代したものが多い。

石英 - 中量存なし, 粒径1.5~0.3mm, 似形, 柱状, 波状消光が見られ, 繼合状集合を示す。

黒雲母 - 中量存なし, 粒径2.4~0.3mm, 似形, 板状, 淡褐色へ褐色で歪曲がものが多い。

透閃石 - 少量存なし, 粒径1.65~0.05mm, 似形, 柱状で淡褐色を示す。

副成分鉱物: ジルコン - 微量存なし, 粒径最大0.17mm, 自形で柱状を示す。

アパタイト - 微量存なし, 粒径最大0.4mm, 自形, 柱状, 针状を示す。

不透明鉱物 - 微量存なし, 粒径最大0.4mm, 似形, 柱状を示す。

## 変質鉱物

绿泥石 - 少量存なし, 粒径最大0.35mm, 似形, 不規則網状脈状で黒雲母を交代している。

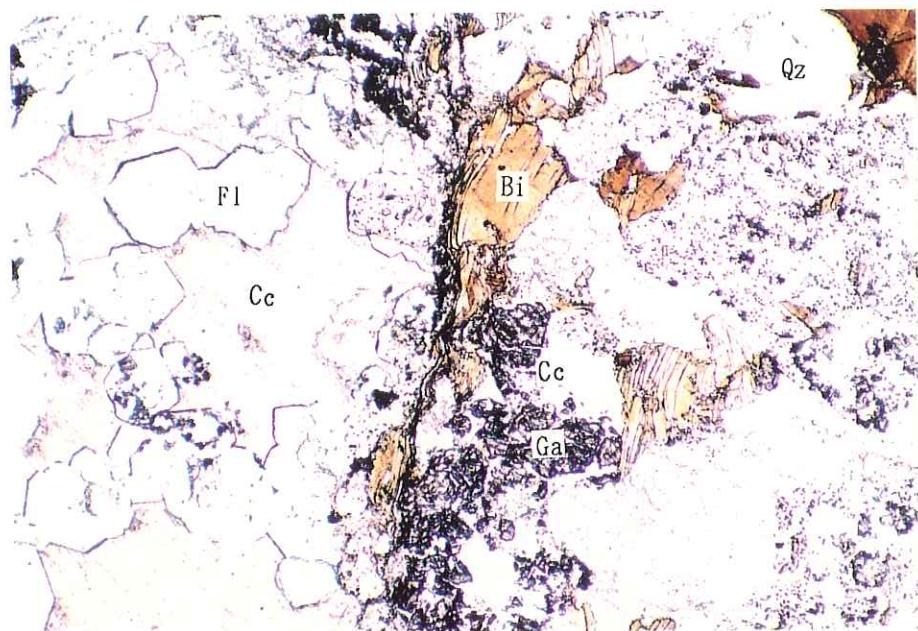
セリサイト - 少量存なし, 粒径最大0.01mm, 似形, 微細顆粒状を示し, 斜長石を交代するものが多い。

重石 - 中量存なし, 粒径最大0.15mm, 自形, 柱状で斜長石を交代し, 炭酸塩鉱物と細脉状。

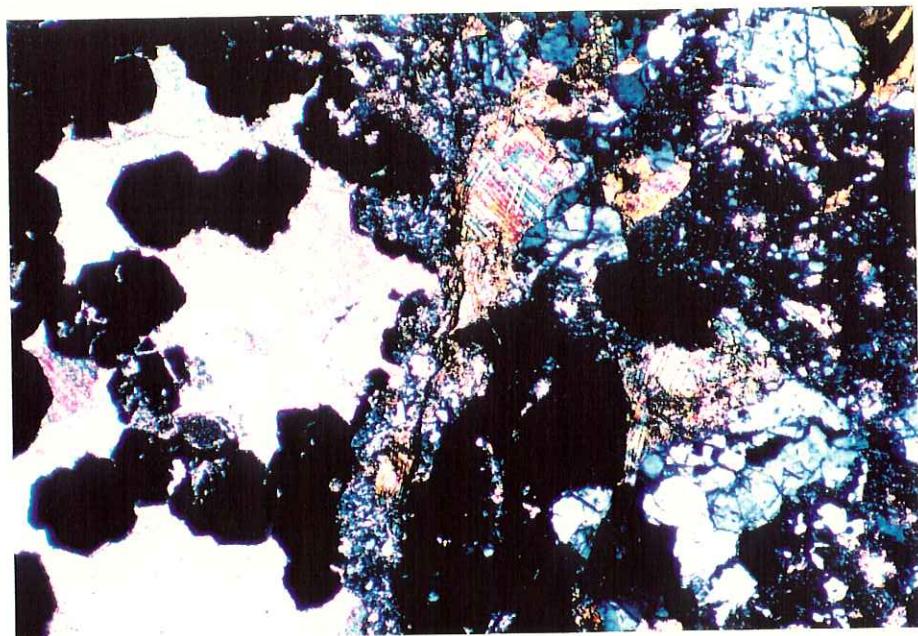
炭酸塩鉱物 - 少量存なし, 粒径最大1.55mm, 似形で重石を共生する。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 1 0 : D1 38.4m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm

図-10

試料番号 No. 11 Sp-II : D1 39.6 mm

岩石名 ティナリ岩

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石	△～○	1.8～ 0.17	半自形 粒状	柱状 集合体					
カリ長石									
石英	◎	6.5～ 0.15	他形 粒状	波状消光					
黒雲母	△	1.0～ 0.05	他形 板状	深褐色～褐色					
ホルンブレンド									
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				*	0.6 >	他形 粒状			
ジルコン				*	0.13 >	自形 柱状			
绿泥石							△	0.8 >	他形 板状，織維状
セリサイト							△	0.2 >	他形 板状
硫酸鎳鉱物							*	△ 0.23 >	他形 板状，粒状，针状

## 記事

完晶質組織(holocrystalline texture)を示すティナリ岩、若干変質作用を示している。

## 主成分鉱物

斜長石 - 少量～中量存在し、粒径1.8～0.17mm、半自形、粒状、柱状で集合体又晶を示す。

石英 - 多量存在し、粒径6.5～0.15mm、他形、粒状で波状消光を示し、結晶集合体を作る。

黒雲母 - 少量存在し、粒径1.0～0.05mm、他形、板状で深褐色～褐色を示す。

## 副成分鉱物

ジルコン - 微量存在し、粒径最大0.13mm、自形で柱状を示す。

不透明鉱物 - 微量存在し、粒径最大0.6mm、他形、粒状を示す。

## 変質鉱物

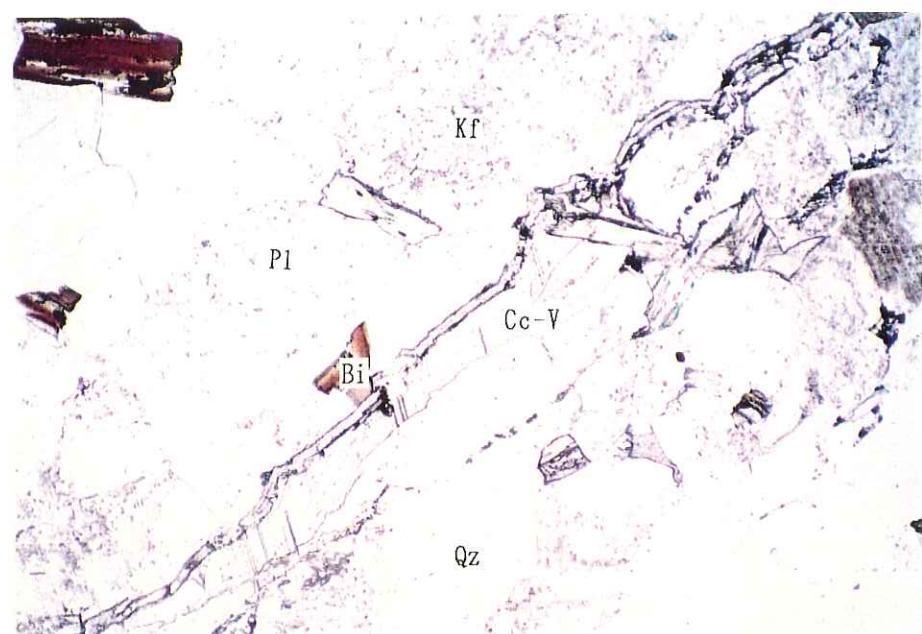
绿泥石 - 少量存在し、粒径最大0.8mm、他形、板状、織維状で黒雲母と交代している。

セリサイト - 少量存在し、粒径最大0.3mm、他形、微細粒状で、斜長石、黒雲母と交代する。

硫酸鎌鉱物の細脈 - 微量～少量存在し、粒径最大0.23mm、他形、細脈状で斜長石と  
粒状で金剛石と交代している。

鉱物量比：◎ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 1 1 : D 1 39.6m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm

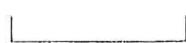


図-11

試料番号 No.12 Sp-12 : D1 67.0mm

岩石名 花崗肉綠岩

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石	△~○	0.8~0.01	半形	柱状破碎状					
カリ長石	△	0.35	角形	柱状破碎状					
石英	○	1.5~0.03	細形	柱状, 波状消光					
黒雲母	○	1.3~0.03	細形	板状, 垂直, 深色					
ホルンブレンド									
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				△	0.1>	細形	米粒状		
ジルコン				*	0.2>	角形	柱状		
アパタイト				*	0.08>	角形	柱状, 鈍角		
緑泥石							△	0.4>	細形
萤石							○	0.15>	細形
炭酸塩鉱物							△	0.20>	角形

### 記事

完晶質花崗岩が破碎状組織(Katadlastic texture)を示す。花崗岩は破碎作用を受けている。

### 主成分鉱物

斜長石 - 少量存在し、粒径0.8~0.01mm, 半形、柱状で、一部に集片双晶を示し、破碎状で溶離化している。  
カリ長石 - 少量存在し、粒径最大0.35mm, 角形、粒状で、破碎状で示す。

石英 - 中量存在し、粒径1.5~0.3mm, 細形、柱状で、波状消光が見られ、集合体で示す。破碎状で示す。

黒雲母 - 中量存在し、粒径1.3~0.03mm, 角形、板状で、垂直と示し、深褐色の褐色を呈す。

### 副成分鉱物

ジルコン - 少量存在し、粒径最大0.1mm, 角形、粒状で示す。アパタイト - 微量存在し、粒径最大0.2mm, 角形、柱状で示す。不透明鉱物 - 少量存在し、粒径最大0.12mm, 角形で粒状で示す。

### 変質鉱物

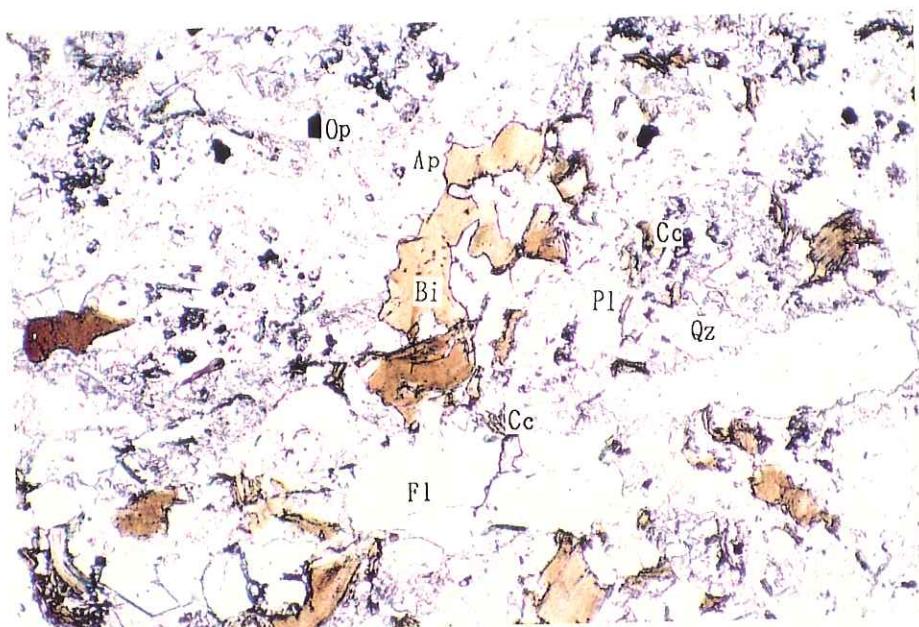
緑泥石 - 少量存在し、粒径最大0.4mm, 角形、板状で、織維状で、黒雲母交代形。

萤石 - 多量存在し、粒径0.15mm, 角形で、破碎状で示す。交代形。

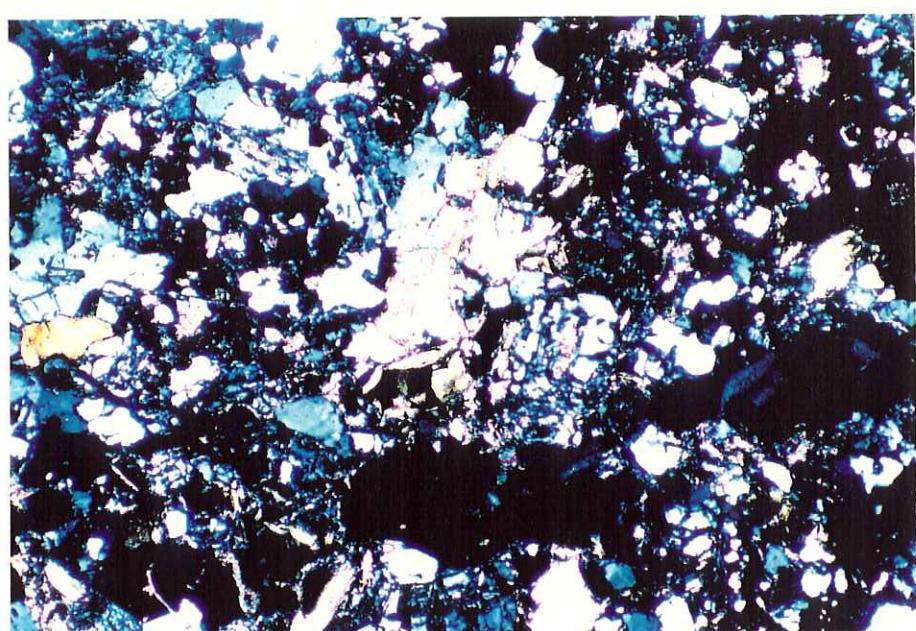
炭酸塩鉱物 - 少量存在し、粒径最大0.2mm, 不透明交代形で、斜長石交代形が多い。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 1 2 : D1 67.0m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-12

試料番号 No.13 : D1 98.0

岩石名 トーナル岩

鉱物名	主成分鉱物			副成分鉱物			変質鉱物		
	量比	粒径		量比	粒径		量比	粒径	
斜長石 $\Delta \sim ○$	4.5~ 0.05	半円形	柱状集片双晶化 セリサイト化						
カリ長石									
石英 $○$	5.5~ 0.06	他形	不規則粒状, 波状, 鎧状						
黒雲母 $○$	2.3~ 0.05	他形	板状, 混雜化複合						
ホルンブレンド									
单斜輝石									
斜方輝石									
不透明鉱物				*	0.4>	他形	柱状		
白雲母 $\Delta \sim ○$	2.2~ 0.05	他形	薄片状						
ガーリー石				*	0.15>	自形	柱状		
ジルコン				*	0.17>	半円形	柱状		
アパタイト				*	0.12>	自形	柱状, 鈍針状		
赤玉泥石								$\Delta$	0.45>他形
セリサイト								$\Delta \sim ○$	0.3>他形
									微細粒状, 鍔状

## 記事

完結衝突岩が破碎化組織(Kataclastic texture)を持つトーナル岩, 破碎, 剥離作用による。

## 主成分鉱物

斜長石 - 少量~中量存在, 粒径4.5~0.05 mm, 半円形, 柱状, 柱状集片双晶化, セリサイト化。

石英 - 中量存在, 粒径5.5~0.06 mm, 他形, 不規則粒状, 波状消光, 鎧状化。

黒雲母 - 中量存在, 粒径2.3~0.05 mm, 他形, 板状で混雜化へ褐色色を示し, 垂状でセリサイト化。

白雲母 - 少量~中量存在, 粒径2.2~0.05 mm, 他形で薄片状となる。

## 副成分鉱物

ガーリー石 - 微量, 少量存在, 粒径最大0.15 mm, 自形で柱状となる。ジルコン - 微量存在,

粒径最大0.17 mm, 半円形, 柱状となる。アパタイト - 微量存在, 粒径最大0.12 mm, 自形で柱状,

針状となる。不透明鉱物 - 微量存在, 粒径最大0.4 mm, 他形, 柱状となる。

## 変質鉱物

赤玉泥石 - 少量存在, 粒径最大0.45 mm, 他形柱状, 鍔状化, 黒雲母交代, 混雜化。

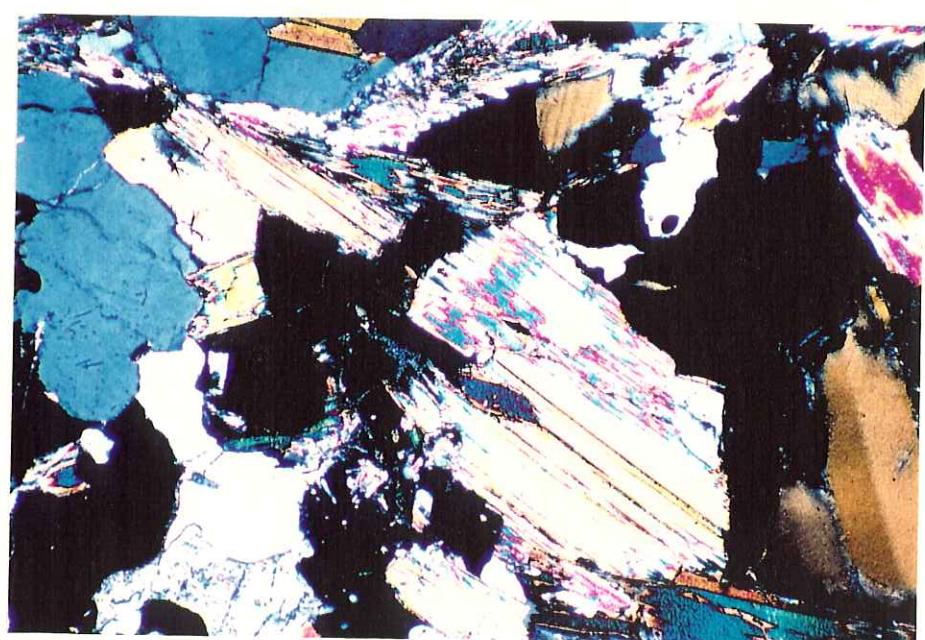
セリサイト - 少量, 中量存在, 粒径最大0.3 mm, 他形, 微細粒状, 鍔状化で斜長石, 黑雲母交代する。

鉱物量比: ○ 多量 ○ 中量 △ 少量 \* 微量

S P - 1 3 : D1 98.0m



下方ポーラー



直交ポーラー

0.5mm



図-13



## 工事看板



車両通行止予告（上流）



車両通行止予告（上流）

## 工事看板



車両通行止 予告（下流）



車両通行止 予告（下流）

# 工事看板



車両通行止



車両通行止



ボーリング作業中（D1）

## 工事看板



M 2 地点トンネル上流側坑口の看板

## 仮設状況



M 2 地点



D 1 地点

## M 2 地点



作業前



作業後

## M 2 地点

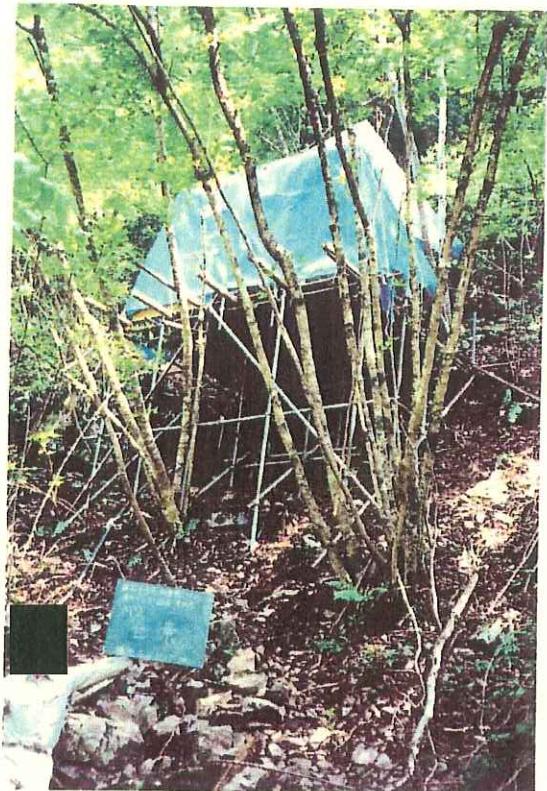


掘進角度立会 (70°)



掘進角度立会 (70°)

M 2 地点

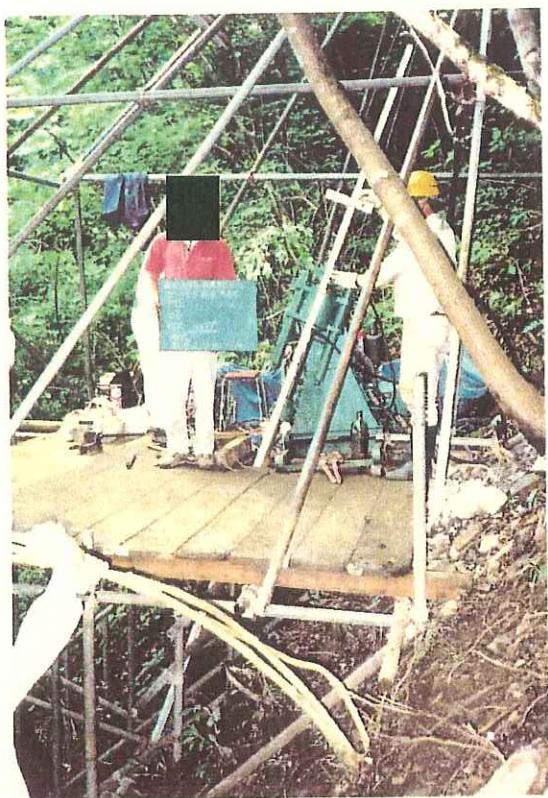


全 景



掘進中

M 2 地点



残 尺 = 4.00 m



残 尺 = 4.00 m

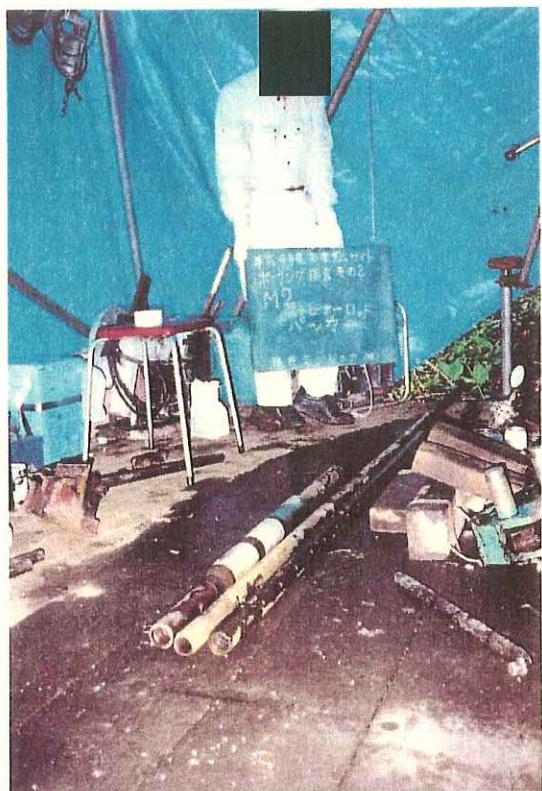


检 尺 = 130.00 m

## M 2 地点



ルジオンテスト計測器

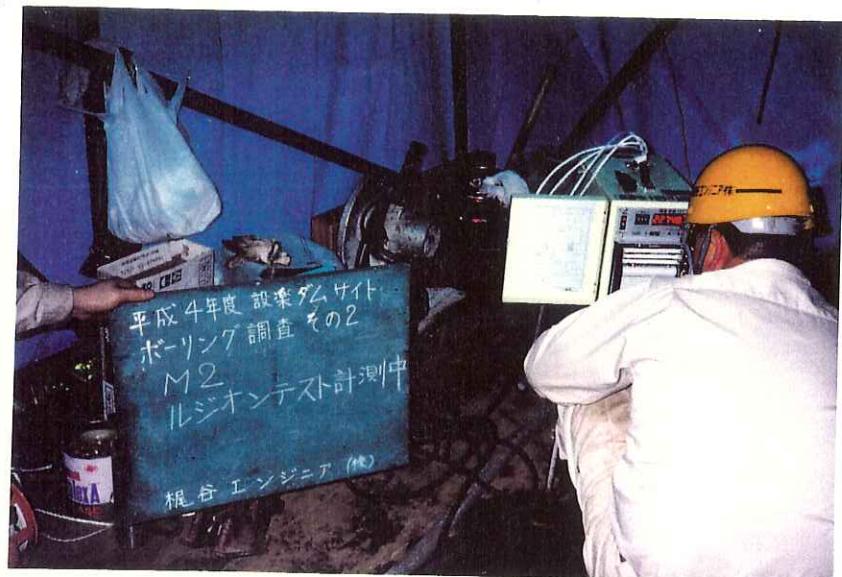


ルジオンテスト  
ストレーナーロッド、パッカー



ルジオンテスト流量計

## M 2 地 点



ルジオンテスト計測中

## M 2 地点



ボーリング孔セメントミルク注入

## D 1 地点

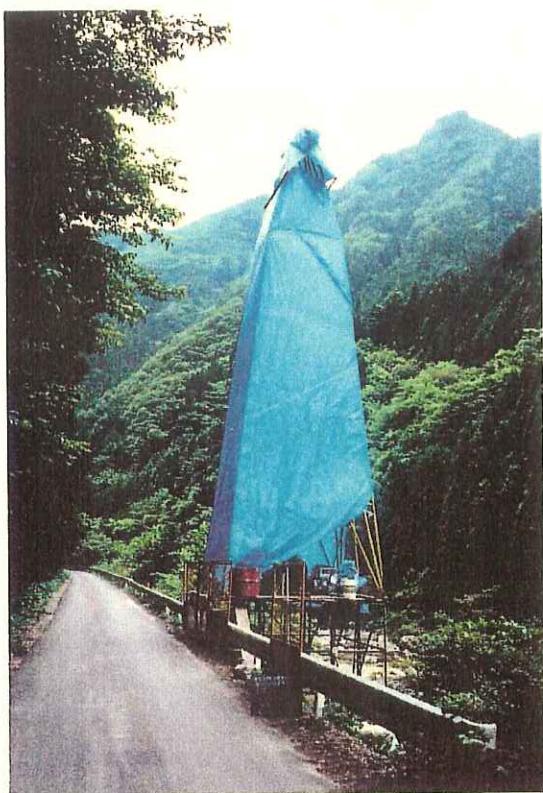


作業前



作業後

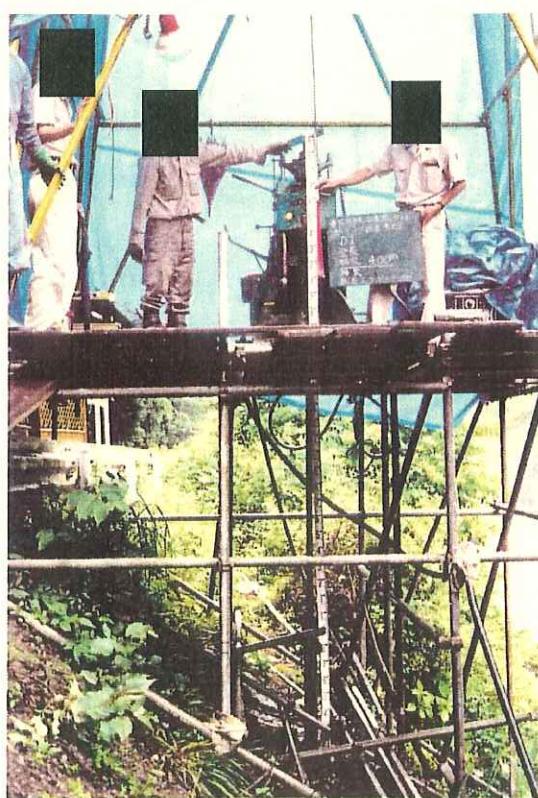
D 1 地点



全 景



掘進中



残 尺 = 4.00 m

D 1 地点



檢 尺 = 120.00m

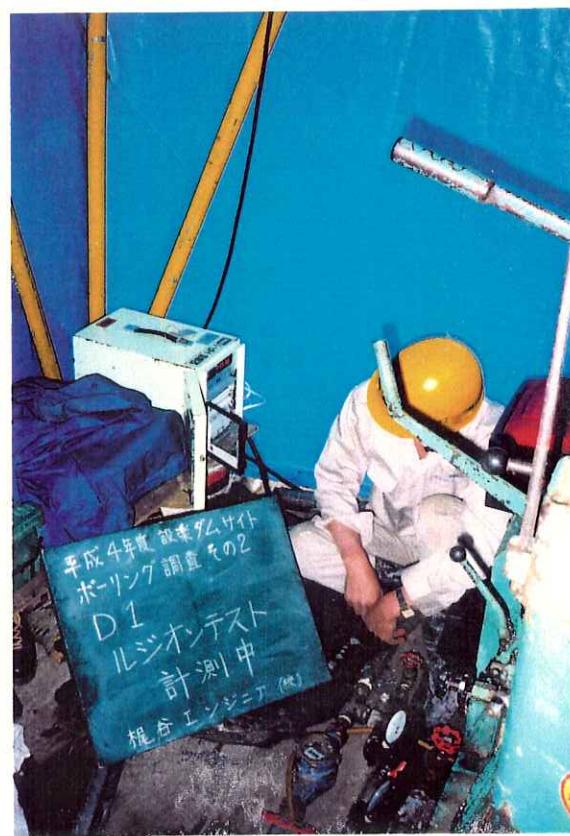
## D 1 地点



ルジオンテスト  
流量計、計測器



ルジオンテスト  
パッカー、ストレナーロッド



ルジオンテスト計測中

## D 1 地点

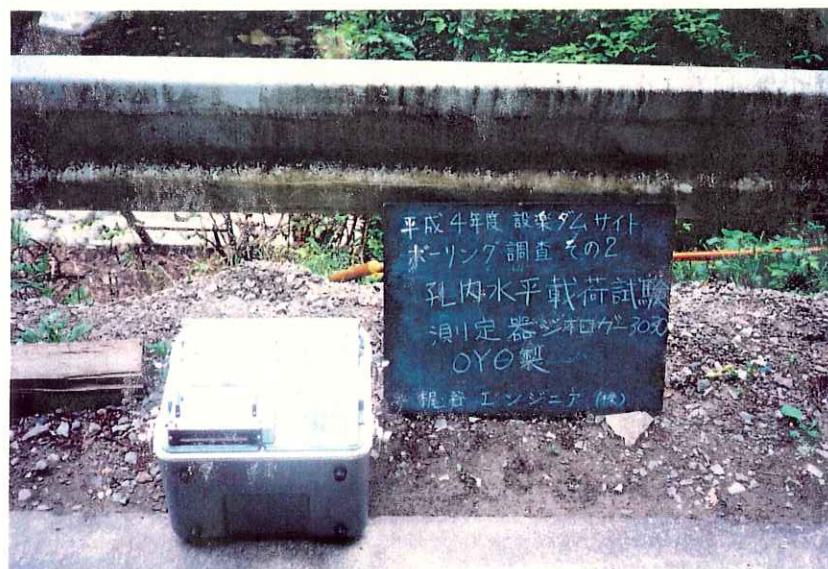


ボーリング孔セメントミルク注入

## 孔内水平載荷試験



ゾンデ（エラスト2）



計測器（ジオロガ-3030）

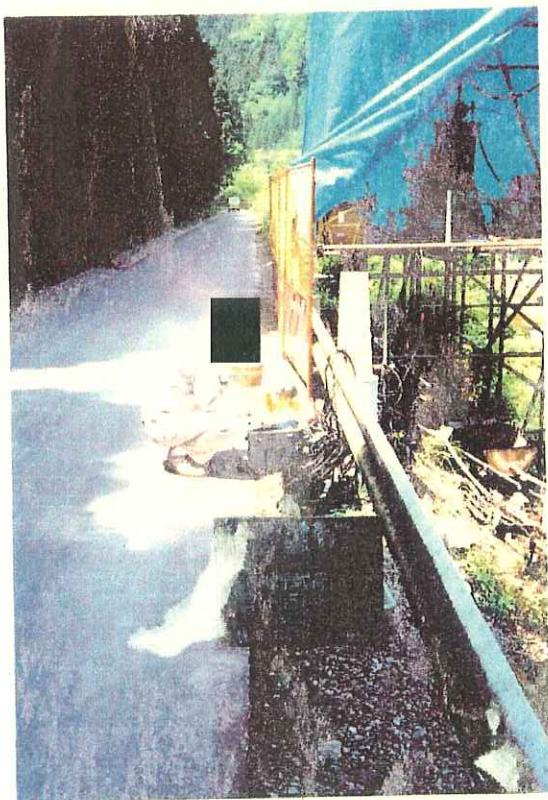


加圧器（ハンドポンプ）

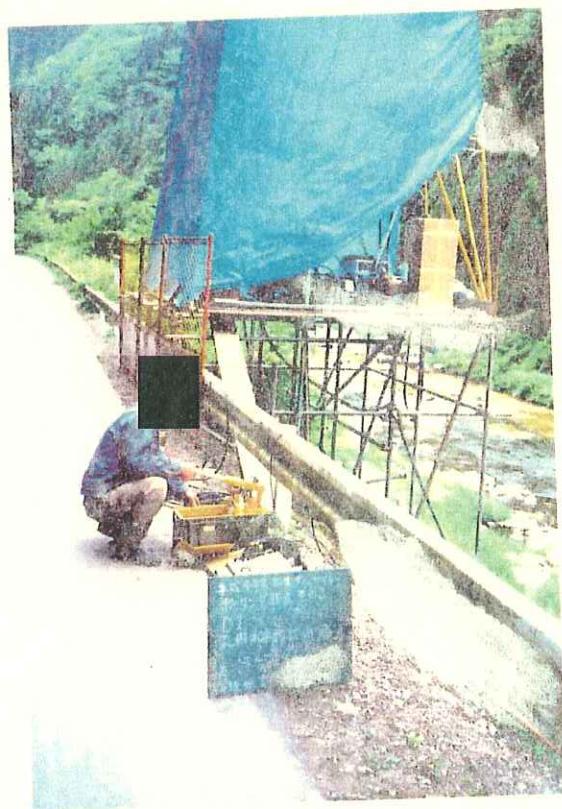
驗 荷 載 水 平 孔 內



M 2 (L=33.0m)



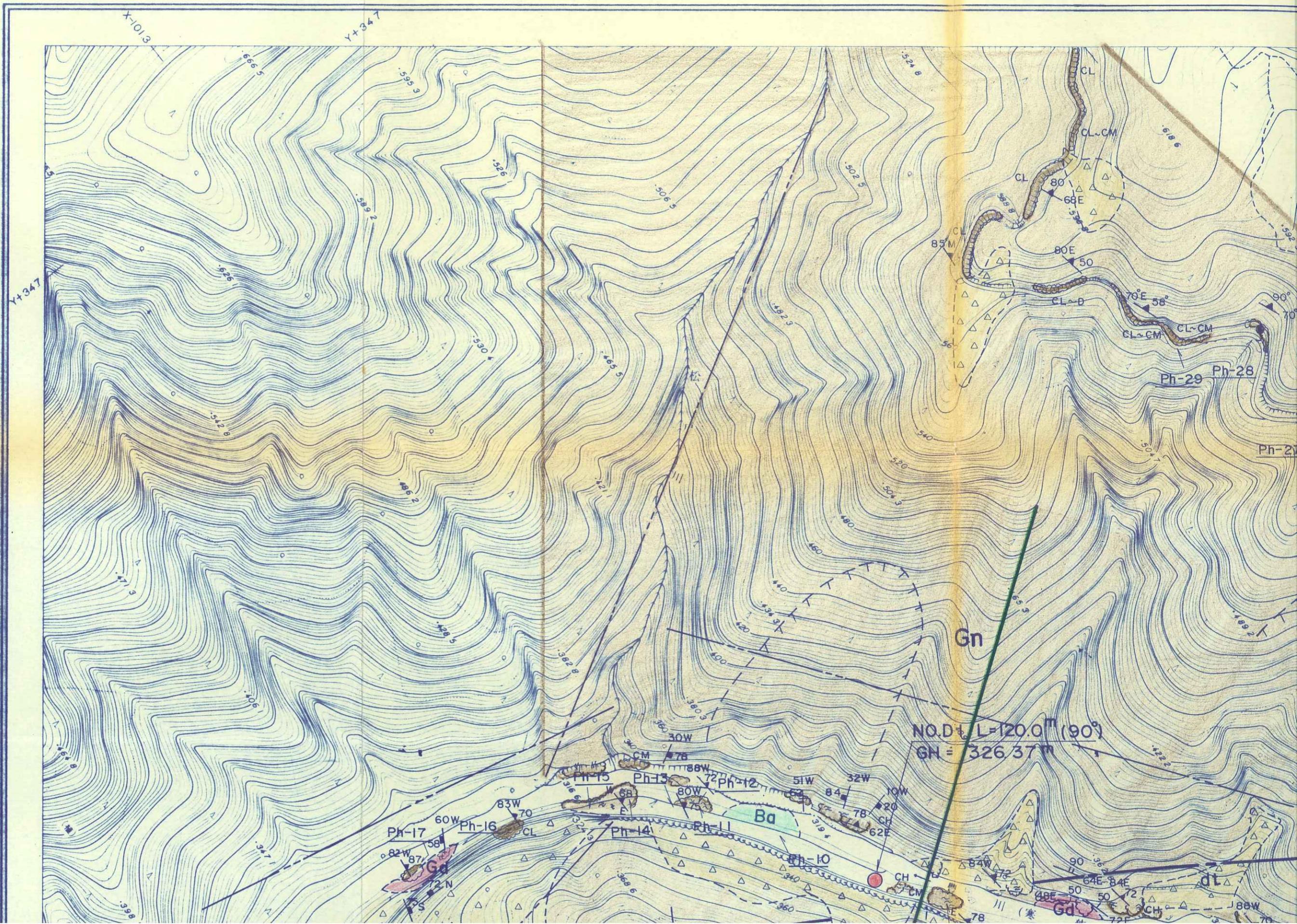
D 1 (GL-15.0m)



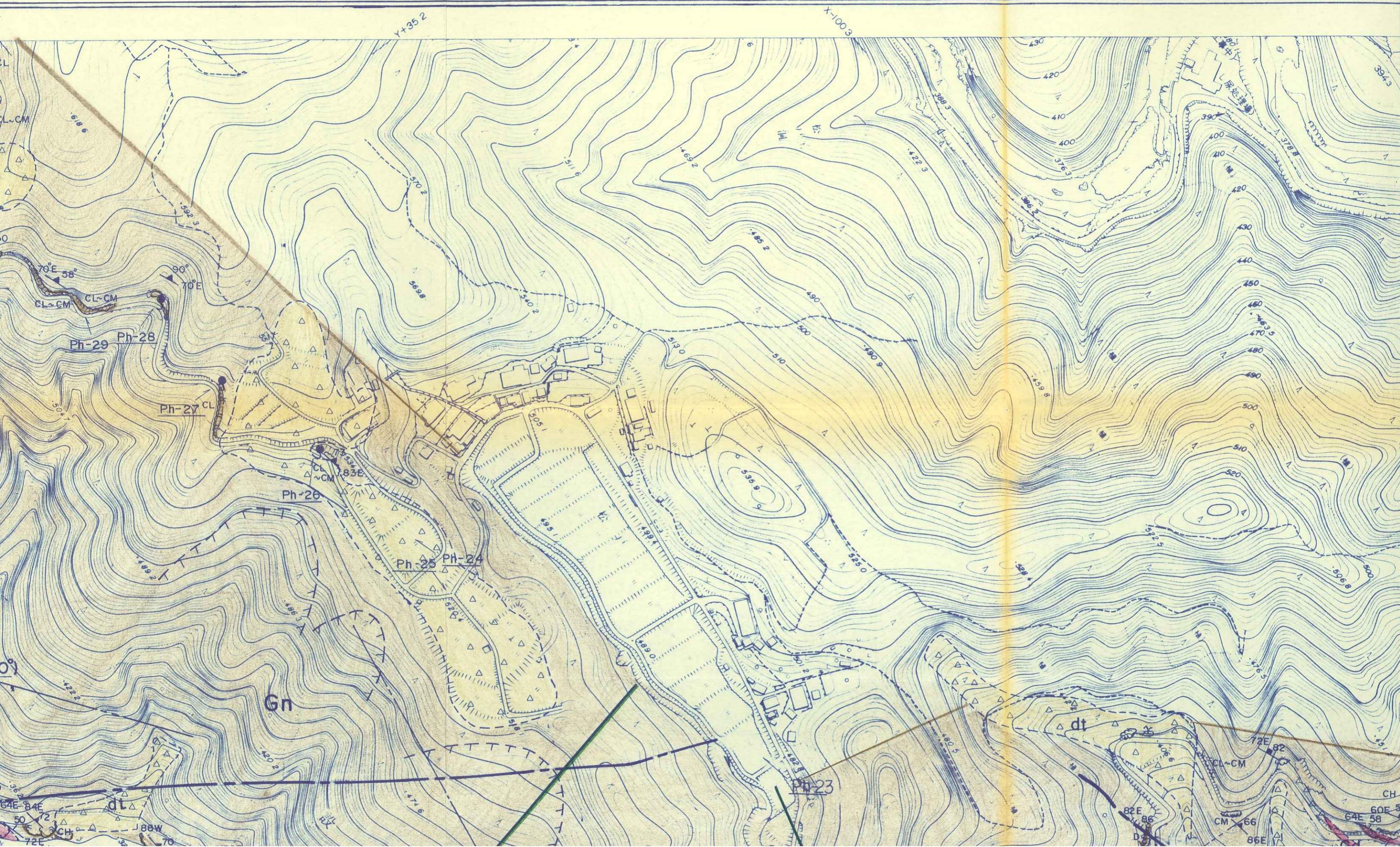
D 1 (GL-20.0m)

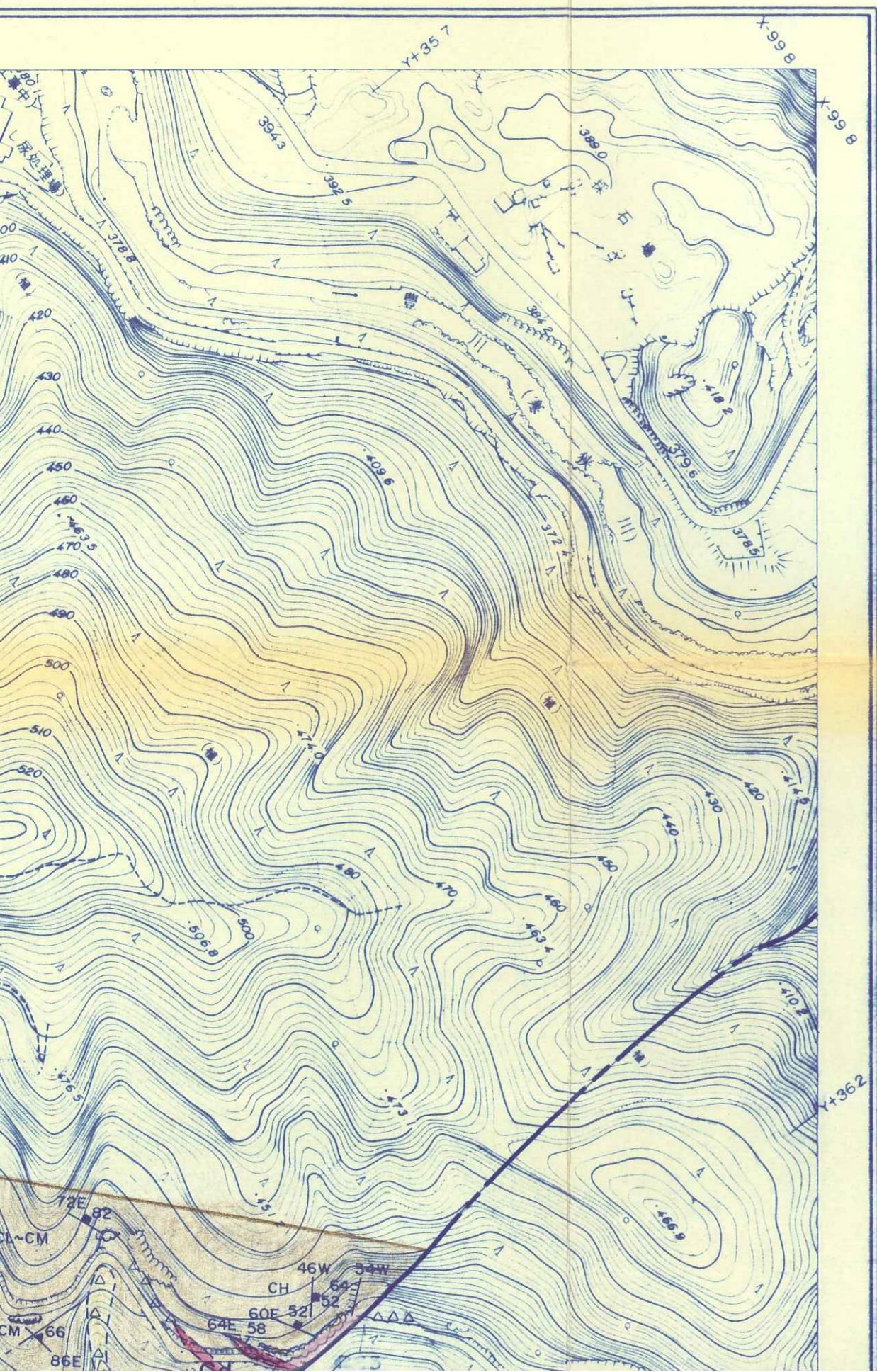
# 調査位

1:2,500



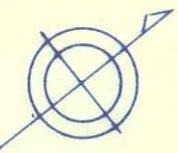
# 調査位置及び地質平面図





行政区画

愛知県  
北設楽郡



凡 例

- 今回ボーリング位置
- 既往ボーリング位置

ダム軸

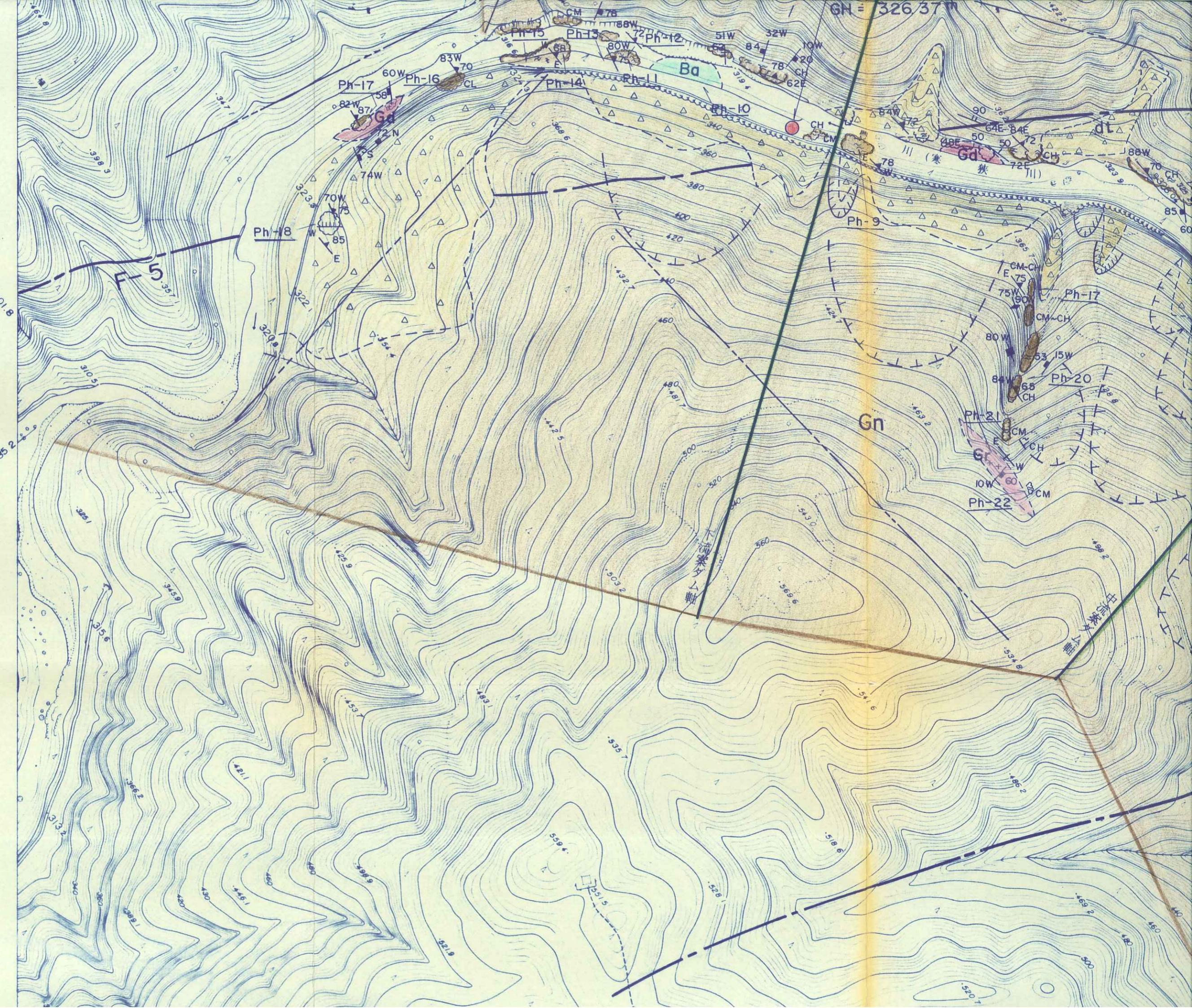
ボーリング名  
NO. [ ] L = [ ] m ( )  
GH = [ ] m  
孔口標高

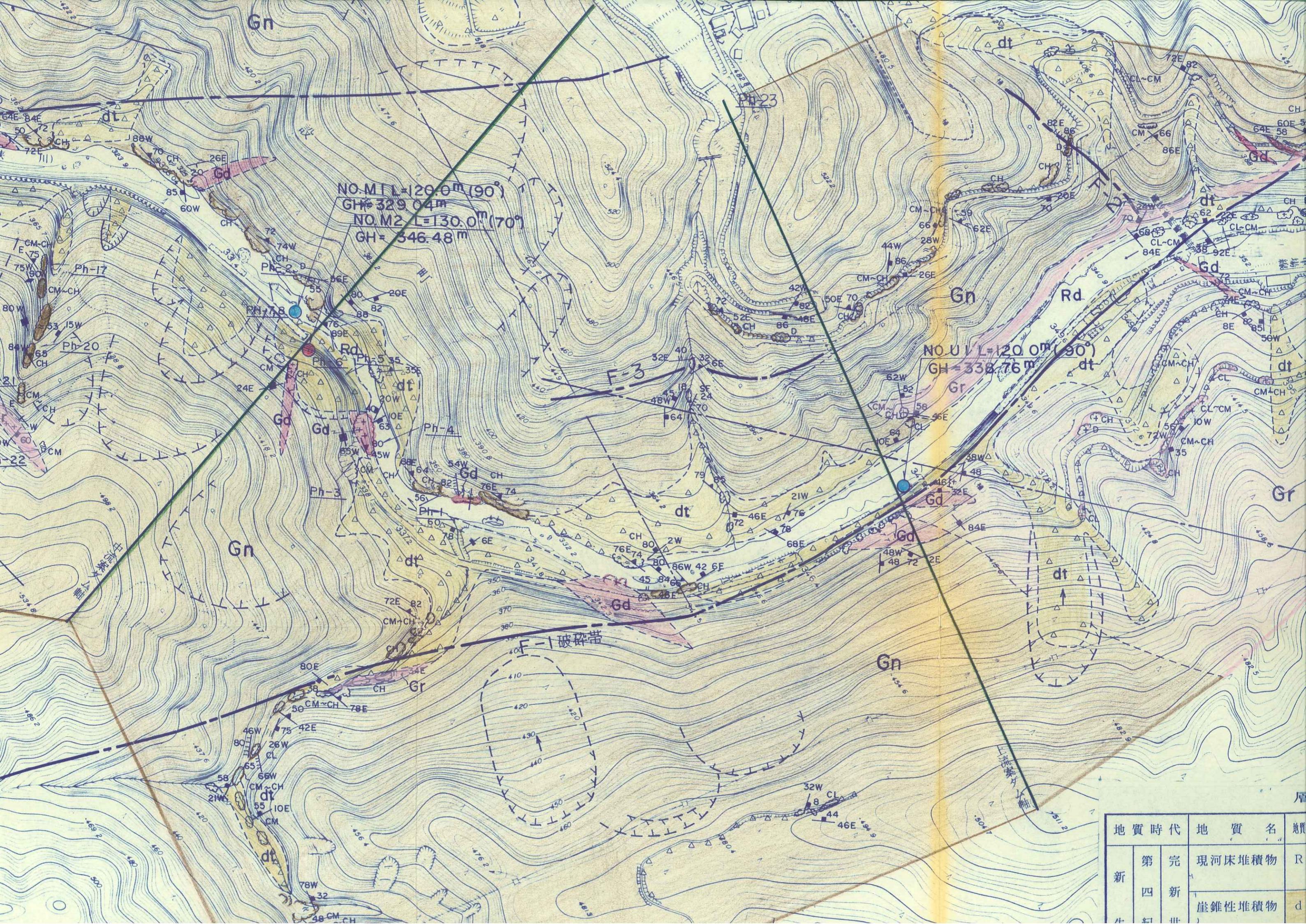
ルートマップ

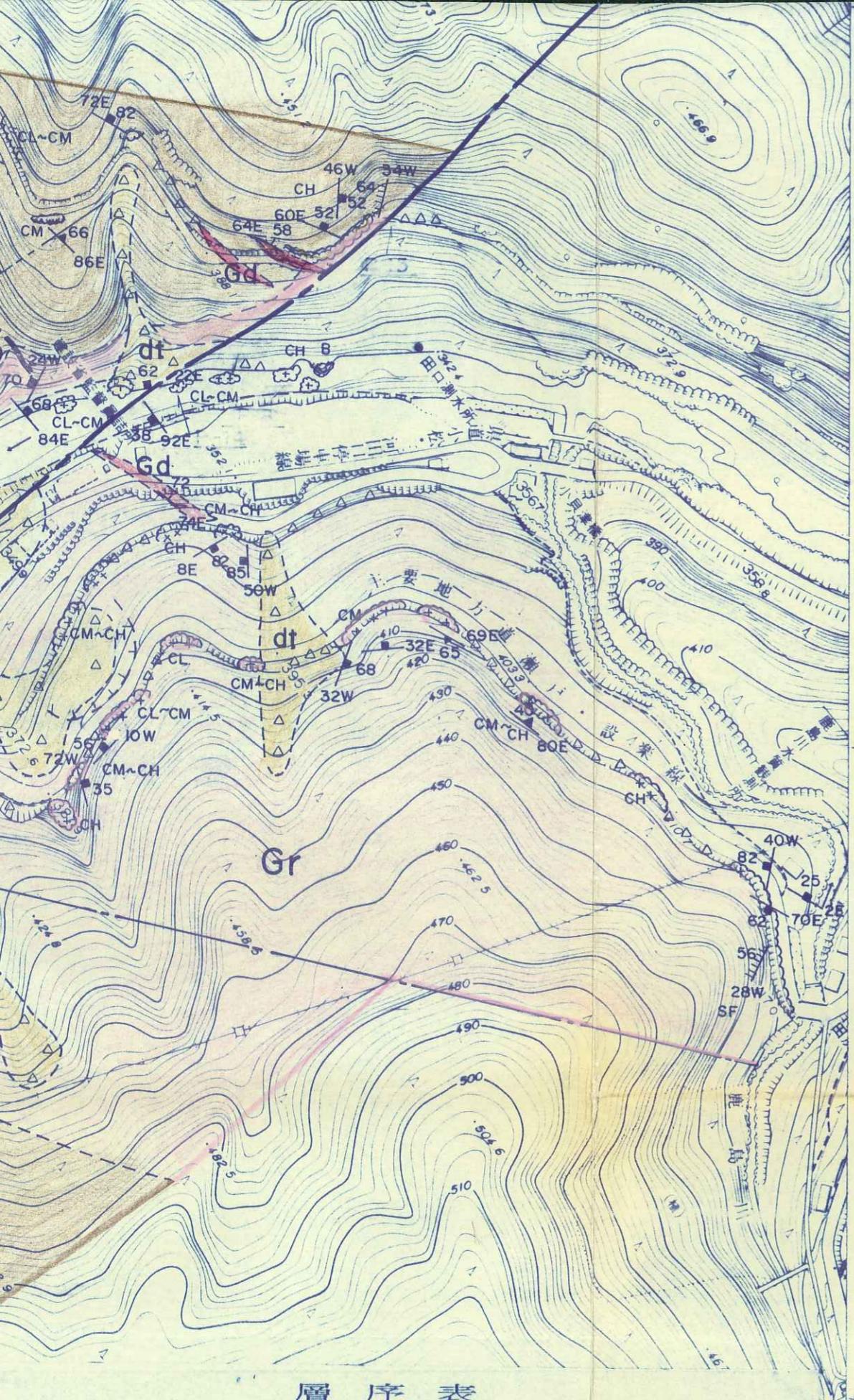
地層境界

推定断層

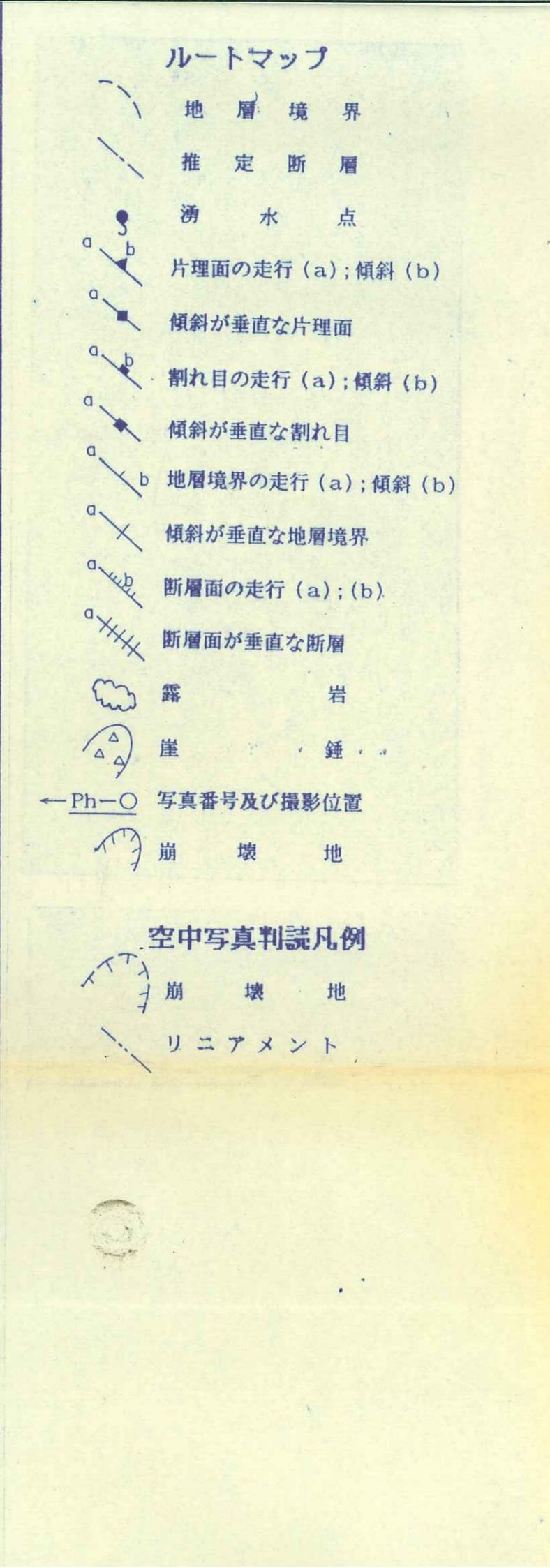
湧水点



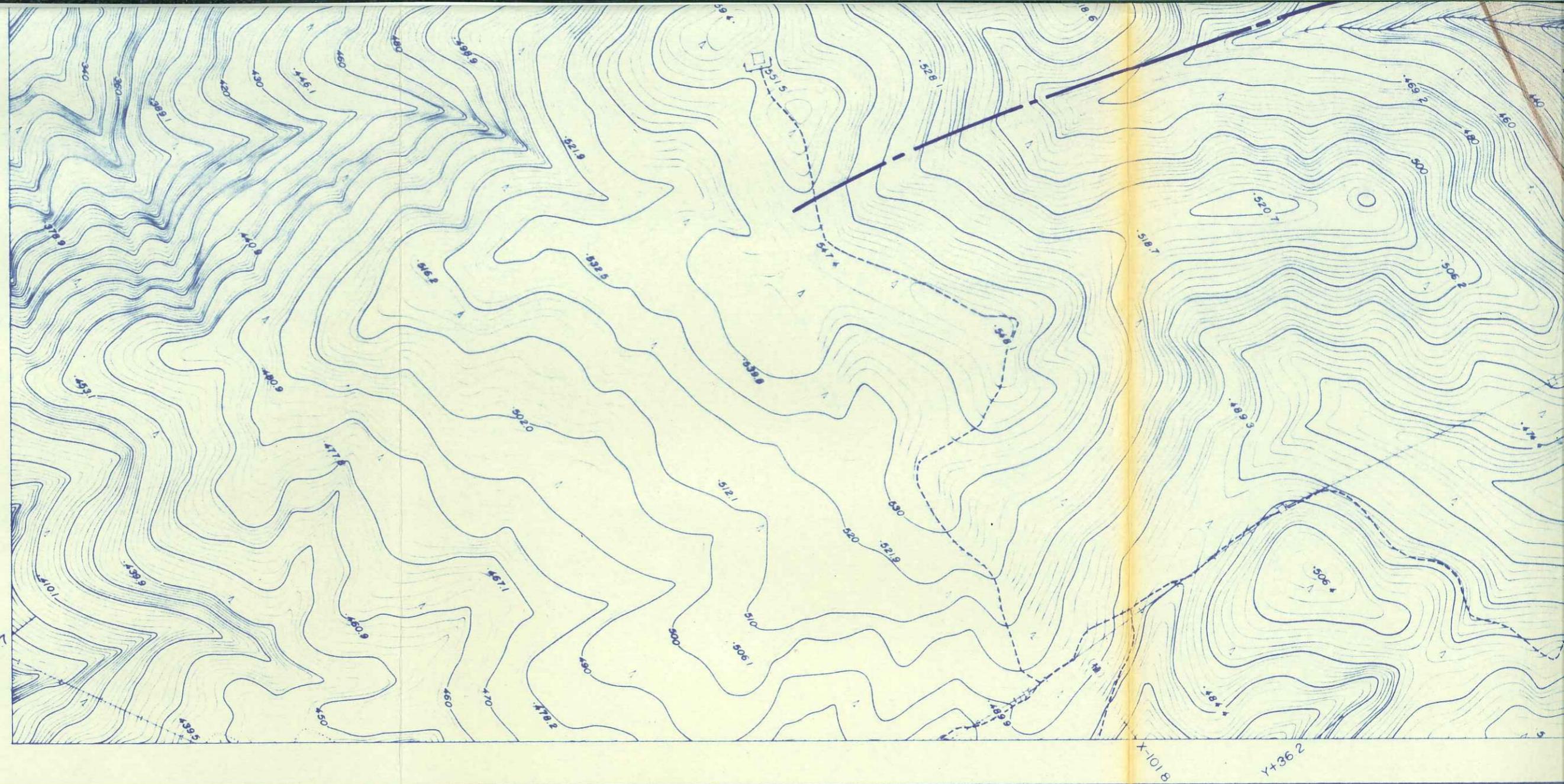




質時代	地質名	地質記号	層相・分布・その他
第四紀	完新世	現河床堆積物	R d 寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
		崖錐性堆積物	dt 主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。



国際航業株式会社調製



撮影 昭和62年10月

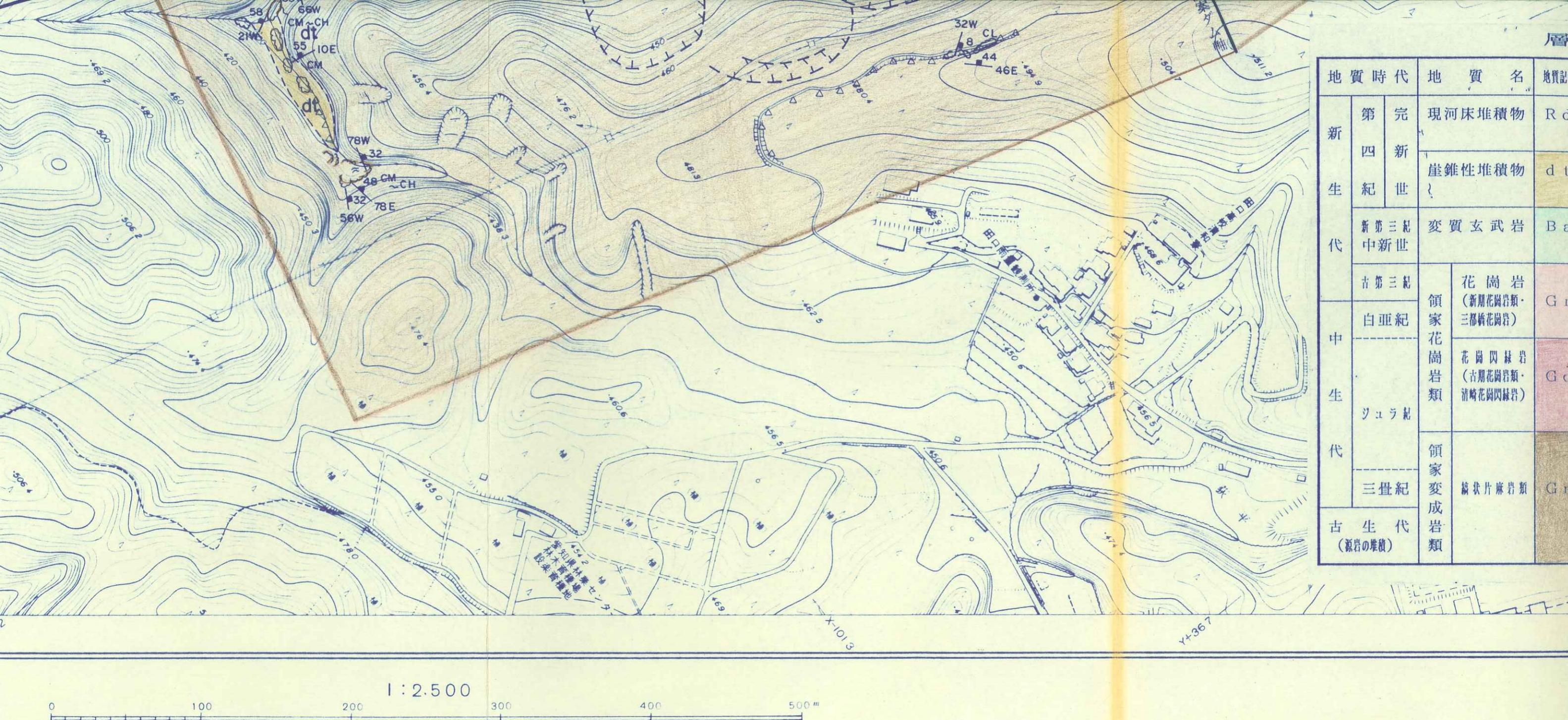
測図 昭和63年2月 ステレオプロッターA8

座標系 第四系  
等高線間隔 2m

0 100

層

地質時代		地質名	地質記号
新	第四紀	現河床堆積物	R d
生	新世	崖錐性堆積物	d t
代	新第三紀 中新世	変質玄武岩	B a
古第三紀	花崗岩 (新期花崗岩類· 三都崎花崗岩)	G r	
白亜紀	領家花崗岩類	G d	
中生代	花崗閃綠岩 (古期花崗岩類· 清崎花崗閃綠岩)		
リュラ紀	領家變成岩類	G n	
三疊紀	縞狀片麻岩類		
古生代 (源岩の堆積)	古生代 (源岩の堆積)		



層序表

質時代	地質名	地質記号	層相・分布・その他
第四紀 完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
	崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
新第三紀 中新世	変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
古第三紀 白亜紀	花崗岩 (新期花崗岩類・三都橋花崗岩)	G r	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。Gd, Gnとの境界は明瞭である。
ジュラ紀	花崗閃綠岩 (古期花崗岩類・清崎花崗閃綠岩)	G d	有色鉱物の多い細粒～中粒花崗閃綠岩。Gnと調和的に存在し、両者の境は漸移的に変化する。一部で弱い片状構造が認められる。
	領家変成岩類 (縞状片麻岩類)	G n	黒雲母、石英と長石からなる黒色と淡灰色の縞状構造が顕著に発達する。縞状構造は微褶曲を繰り返し、片理面は比較的密着し、剝離性は弱い。縞状片麻岩の大部分の源岩は、泥質岩起源であり、一部で砂質岩も混入する。
三疊紀 生代 (岩の堆積)			



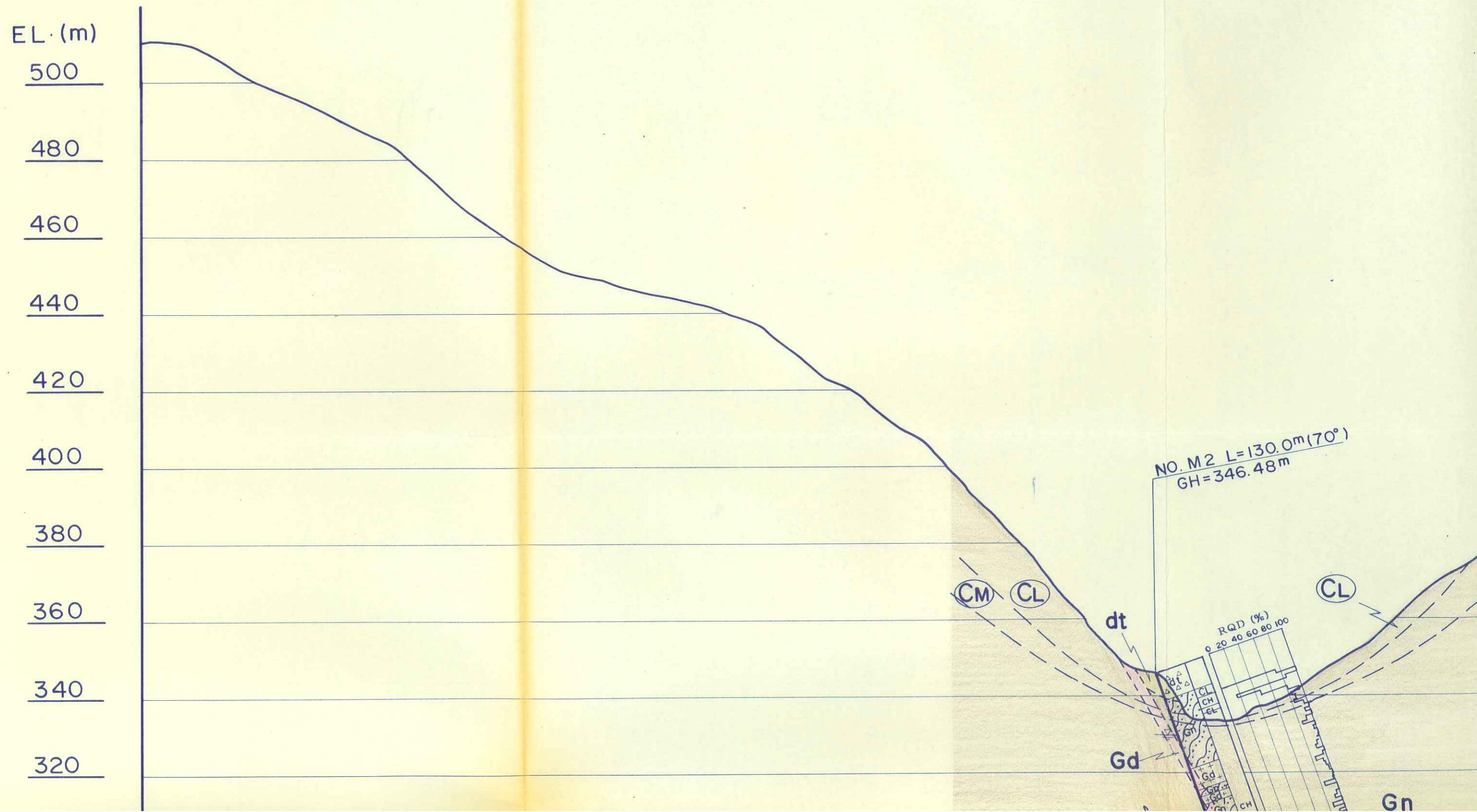
この地図は昭和63年2月測図設楽ダム平面  
1:2,500図を編集したものである

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2		
図面名	調査位置及び地質平面図		
縮尺	1 : 1, 000	図面番号	付圖-1/5
梶谷エンジニア株式会社			

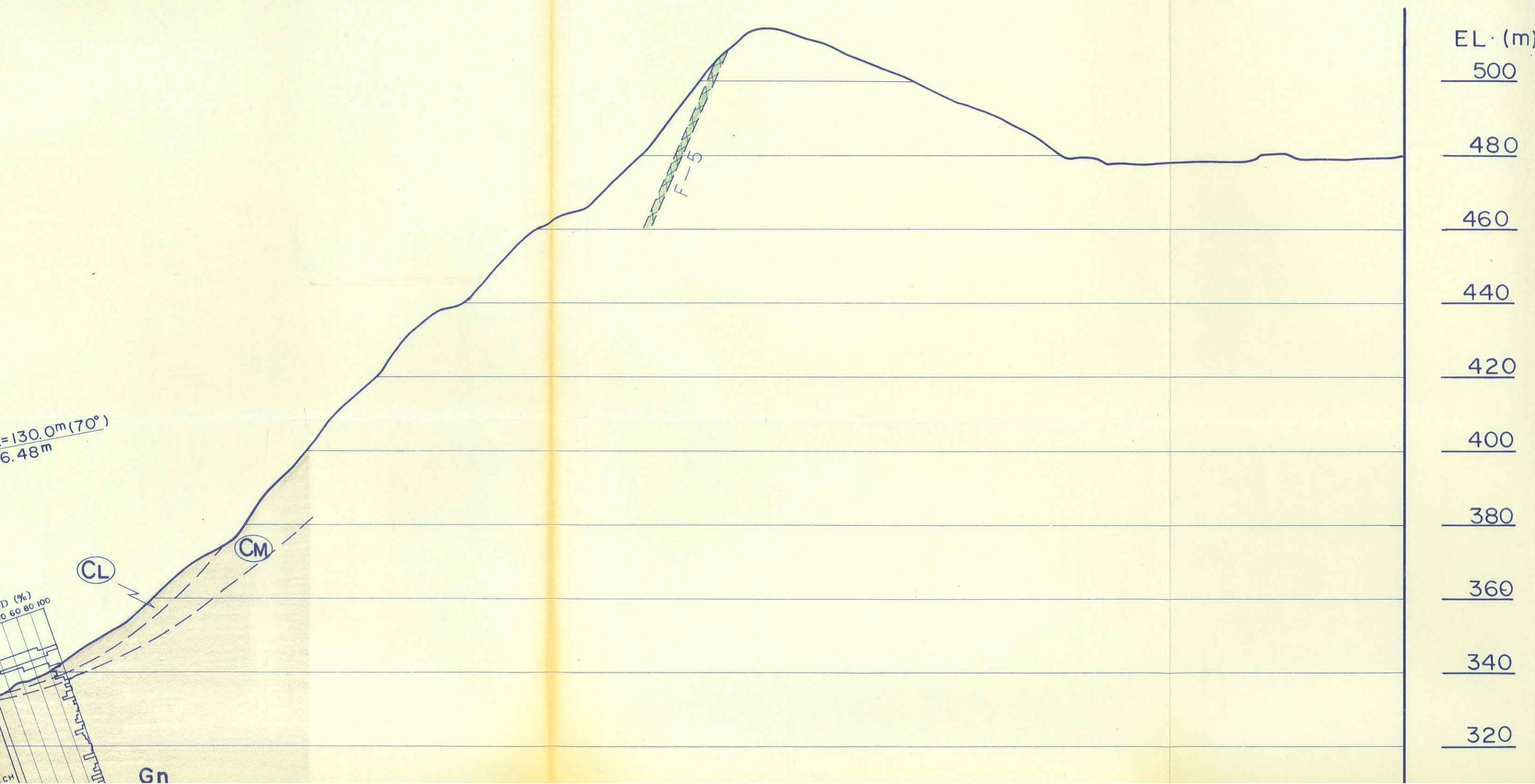
建設省設楽ダム調査事務所

# 中流案ダム軸地質断面

(M 2)



## 軸地質断面図(岩級区分)



EL (m)

500

480

460

440

420

400

380

360

340

320

400

380

360

340

320

300

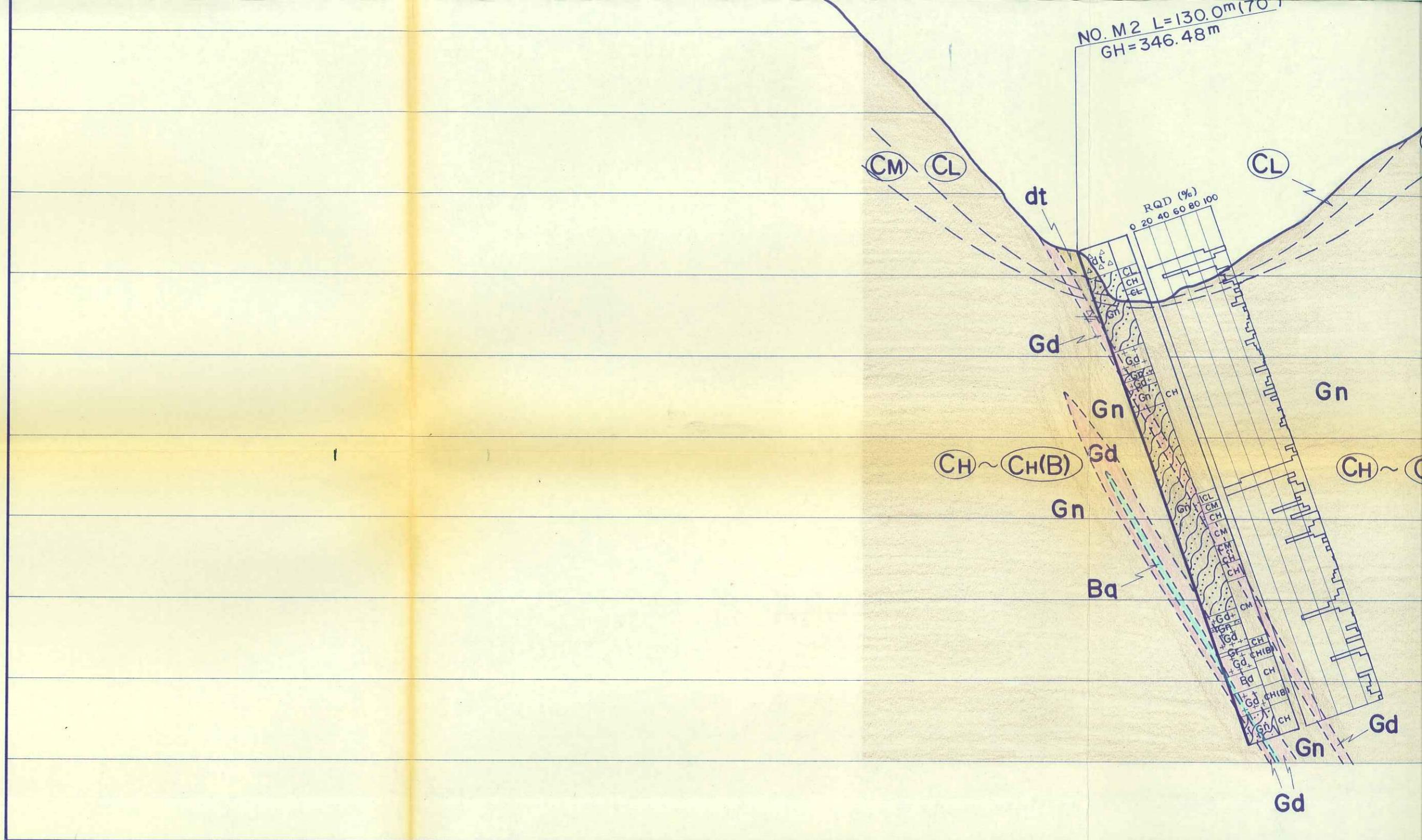
280

260

240

220

210



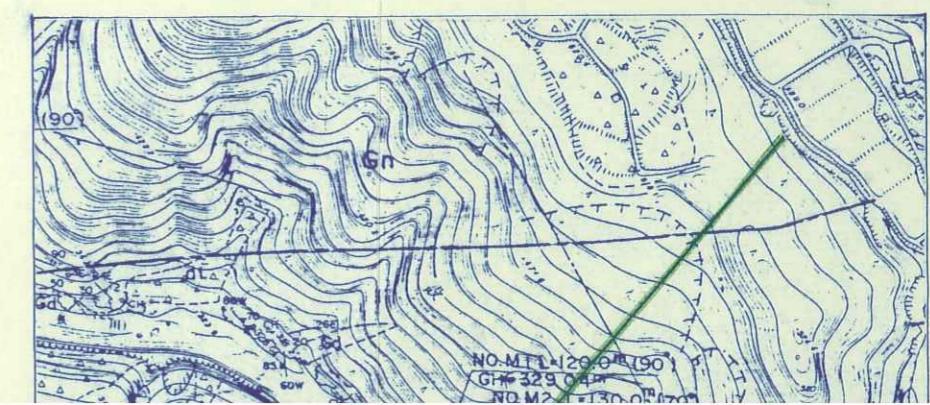
地質断面図凡例



ボーリング位置図 (1:5,000)

● 今回ボーリング  
● 既往ボーリング

ダム



30.0m(70')  
48m

400

380

360

340

320

300

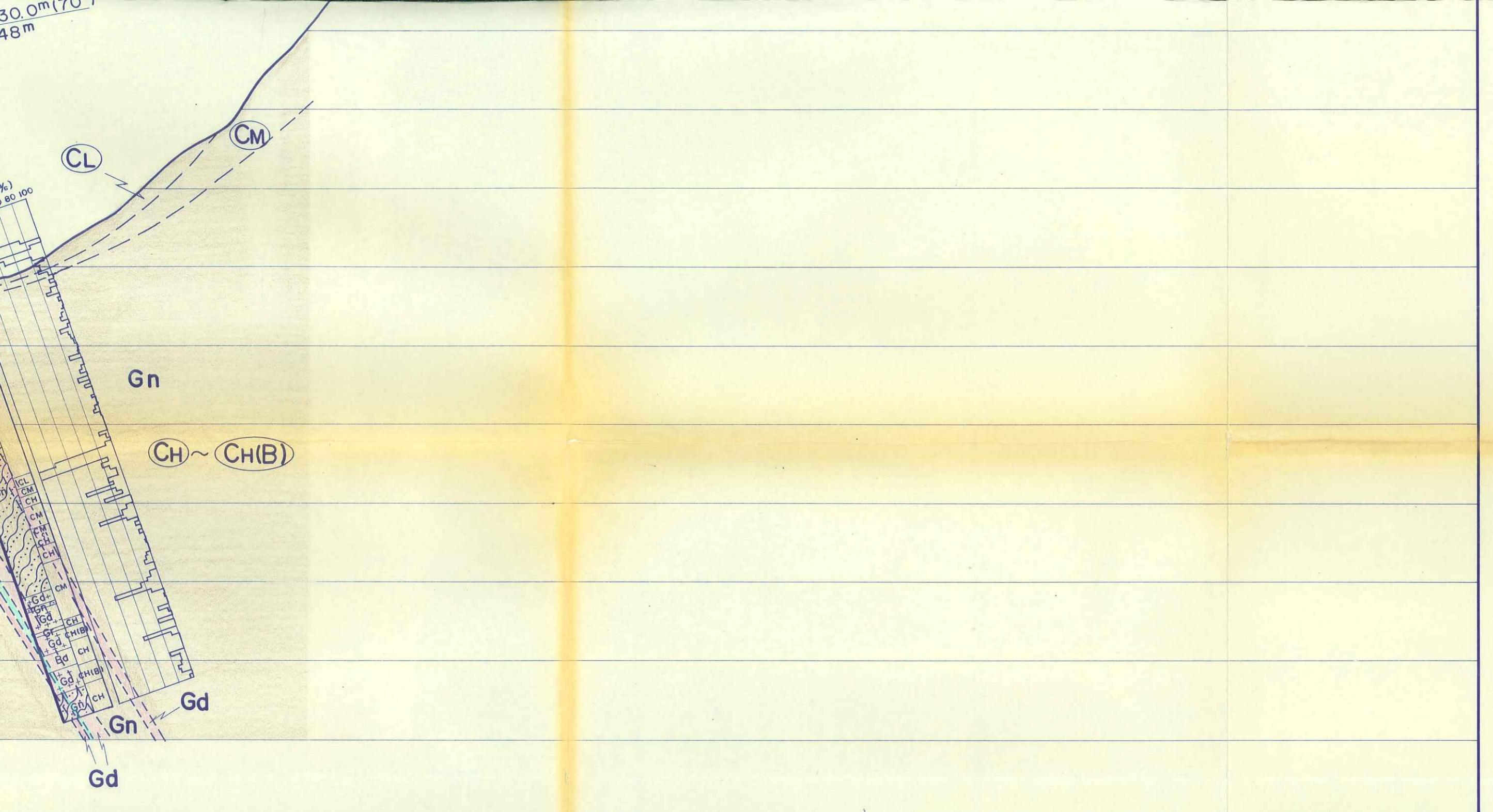
280

260

240

220

210



## 層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
	新第三紀 中新世		変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
	古第三紀 白堊紀	領家	花崗岩 (新期花崗岩類 三疊葉花崗岩)	G r	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。 Gd, Gnとの境界は明瞭である。

400

380

360

340

320

300

280

260

240

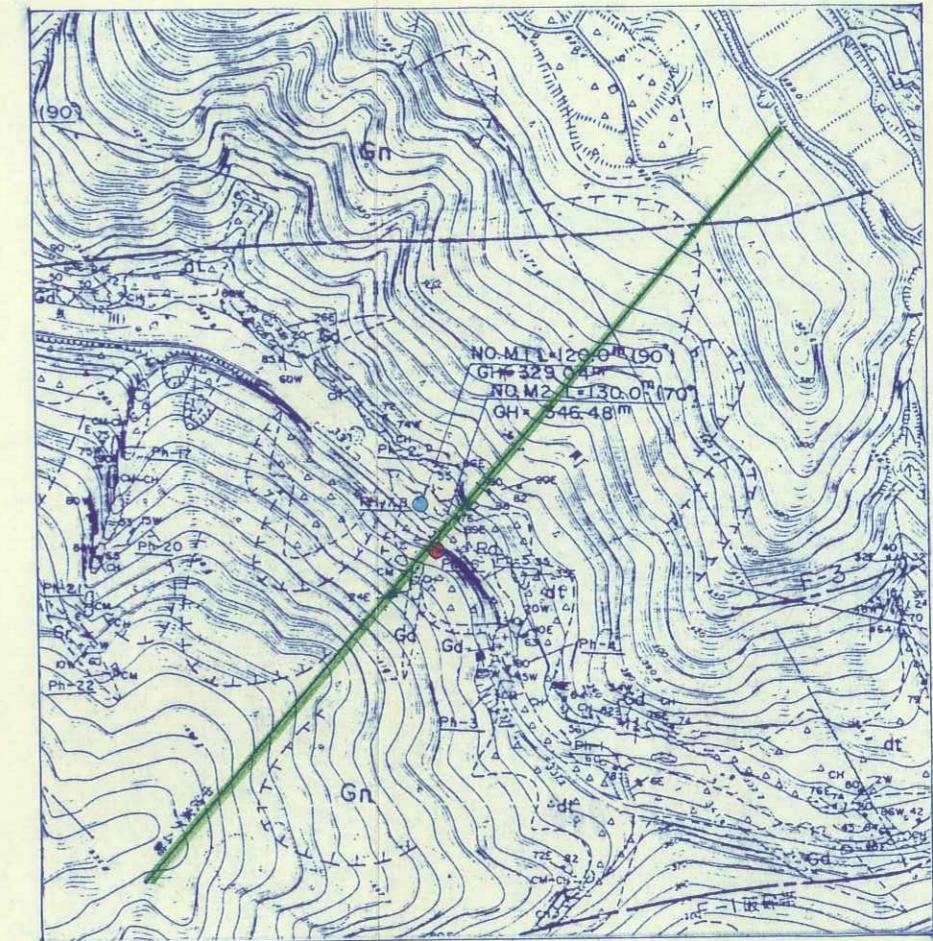
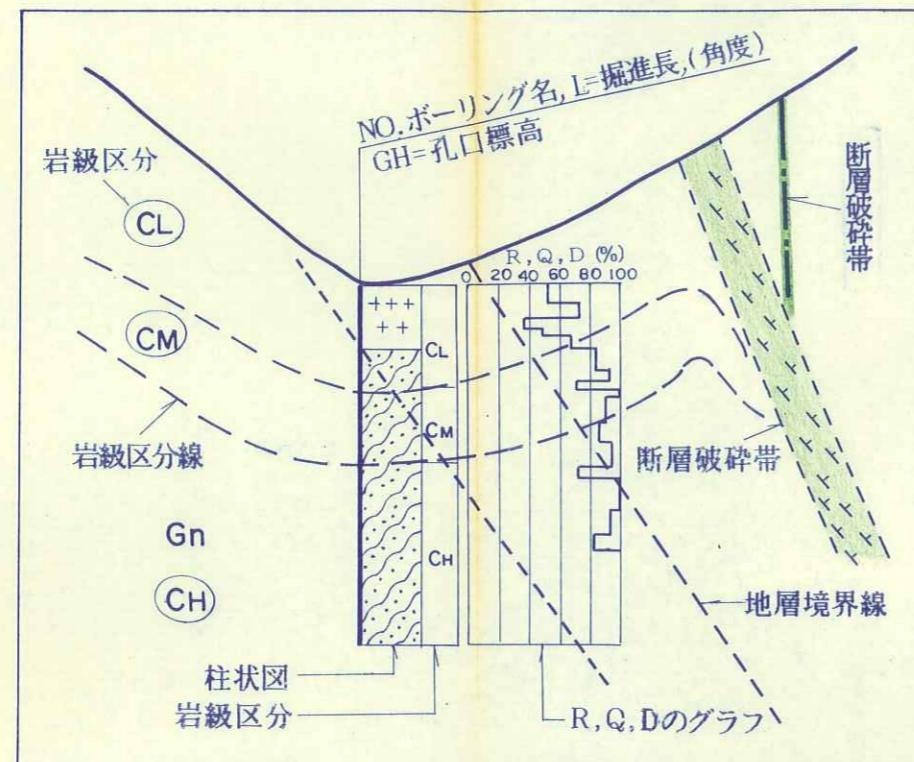
220

210

● 今回ボーリング  
● 既往ボーリング

ボーリング位置図 (1:5,000)

## 地質断面図凡例



## 層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
	新第三紀	変質玄武岩	B a	G r	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
	中新世				
	古第三紀	花崗岩 (新期花崗岩類・三都橋花崗岩)	G d	G d	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。Gd, Gnとの境界は明瞭である。
	白亜紀				
	中生代	ジュラ紀	花崗閃綠岩 (古期花崗岩類・蒲崎花崗閃綠岩)	G n	有色鉱物の多い細粒～中粒花崗閃綠岩。Gnと調和的に存在し、両者の境は漸移的に変化する。一部で弱い片状構造が認められる。
古生代	三疊紀	Gn	Gn	Gn	黒雲母、石英と長石からなる黒色と淡灰色の縞状構造が顕著に発達する。縞状構造は微褶曲を繰り返し、片理面は比較的密着し、剥離性は弱い。縞状片麻岩の大半の源岩は、泥質岩起源であり、一部で砂質岩も混入する。
	(源岩の堆積)				

- 今回ボーリング位置  
● 既往ボーリング位置

ダム軸

(1:5,000)



調査名	平成4年度 設楽ダムサイ
図面名	中流案ダム軸
縮尺	1:1,000

梶谷エンジニア

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2		
図面名	中流案ダム軸地質断面図(岩級区分)		
縮尺	1:1,000	図面番号付図-2/5	
梶谷エンジニア株式会社			

EL.(m)

560

540

520

500

480

460

440

420

400

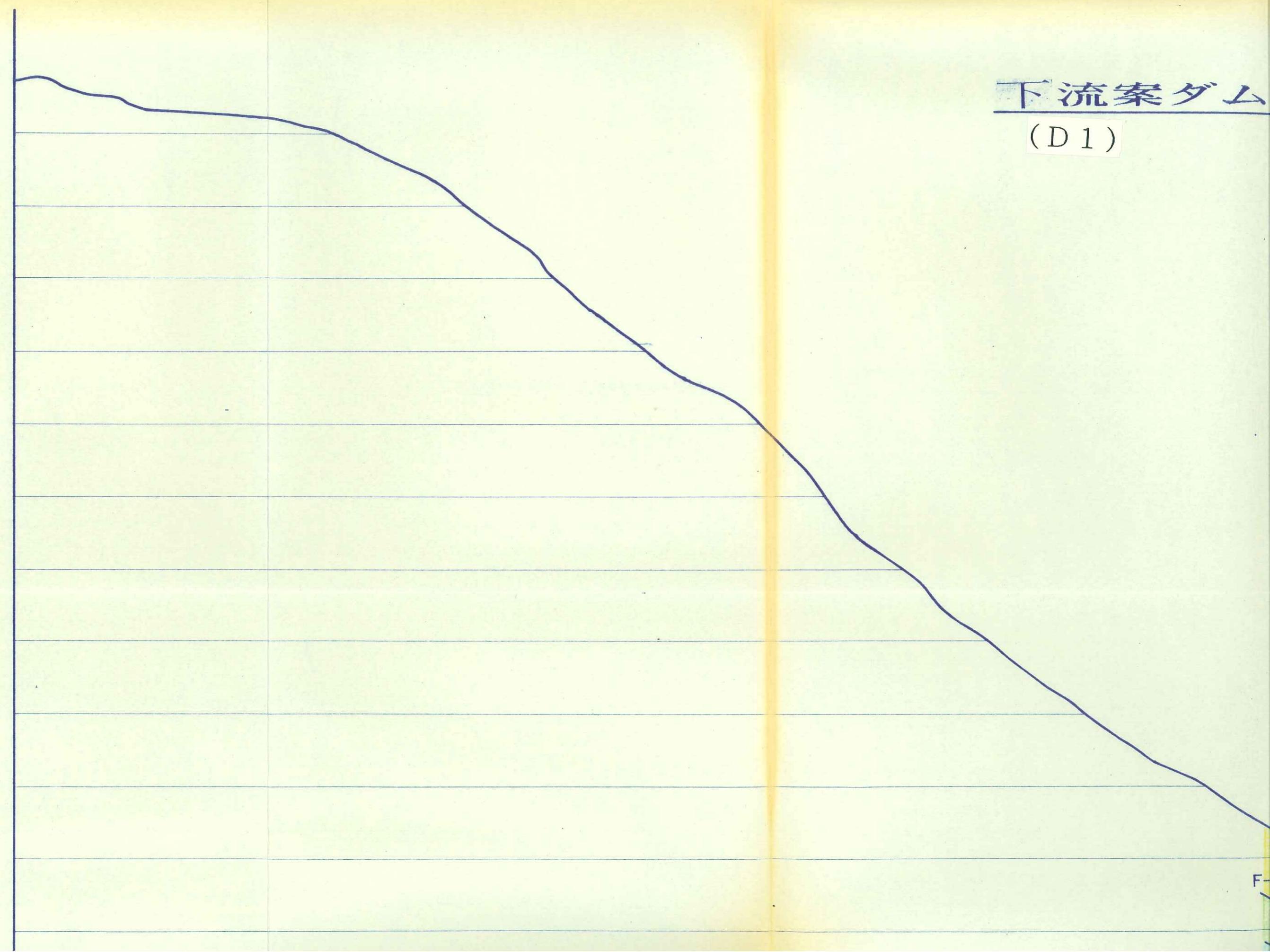
380

360

340

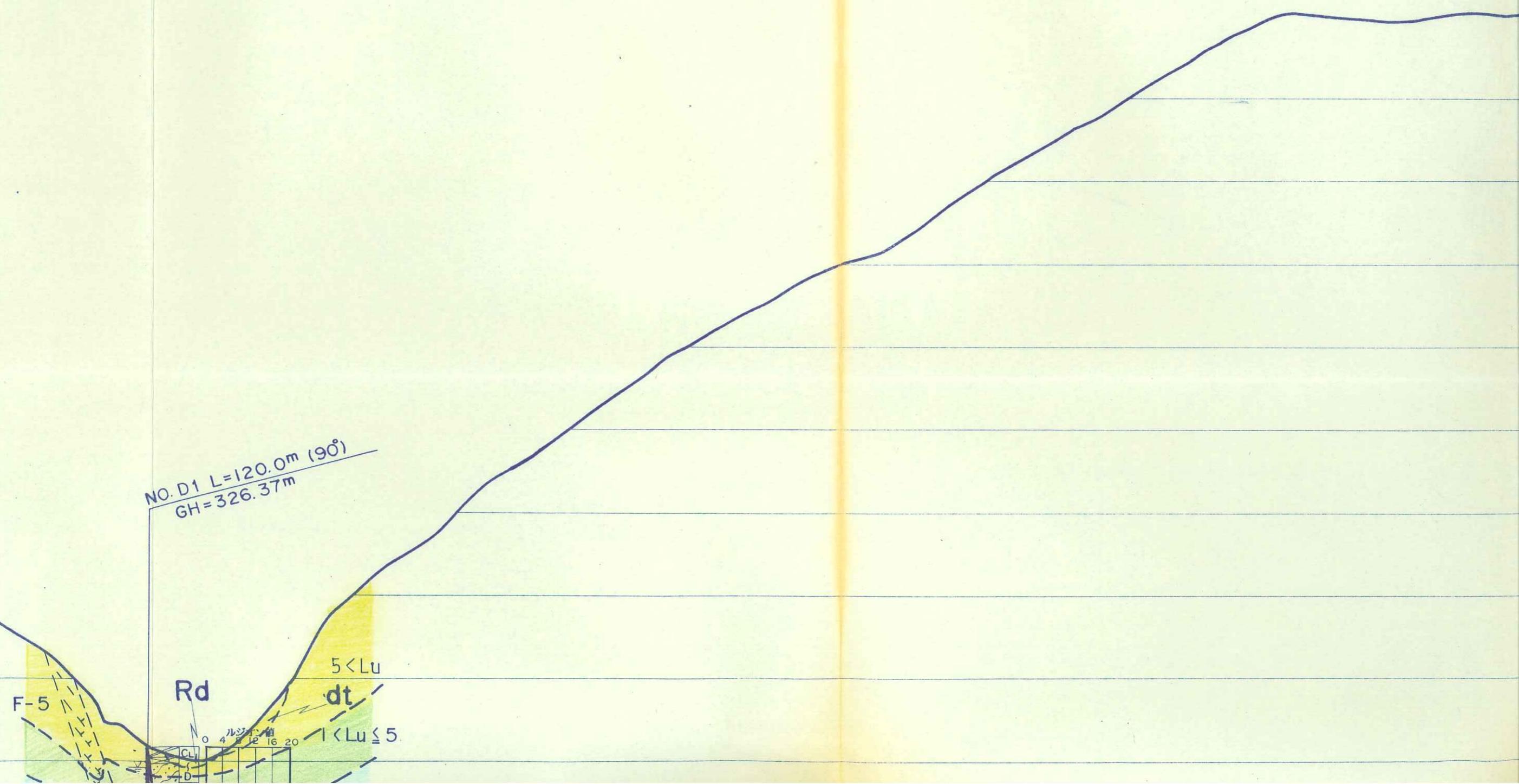
320

下流案ダム  
(D1)



## 流案ダム軸地質断面図(ルジオンマップ)

(1)



EL.(m)

560

540

520

500

480

460

440

420

400

400

380

360

340

320

300

280

260

240

220

200

F-

C-

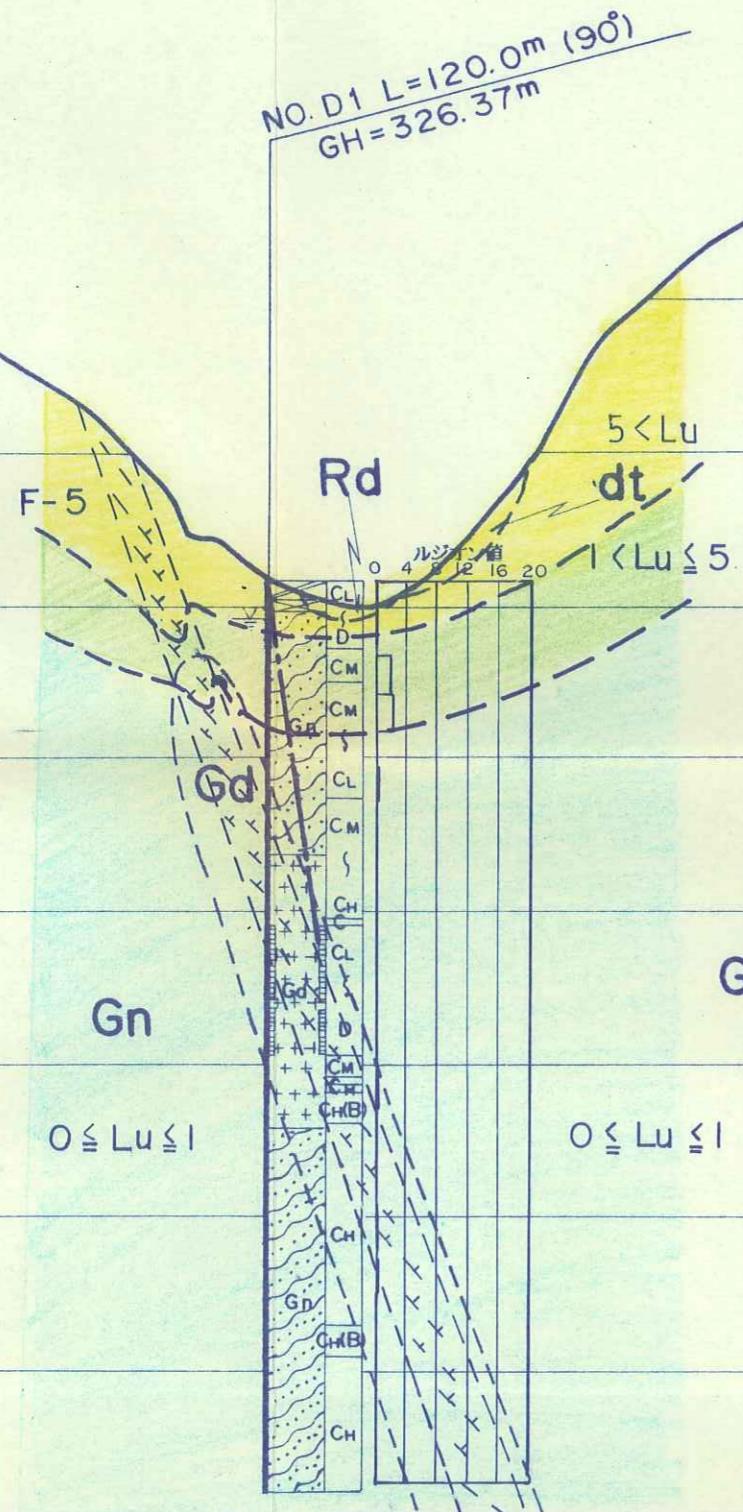
O-

## 層序表

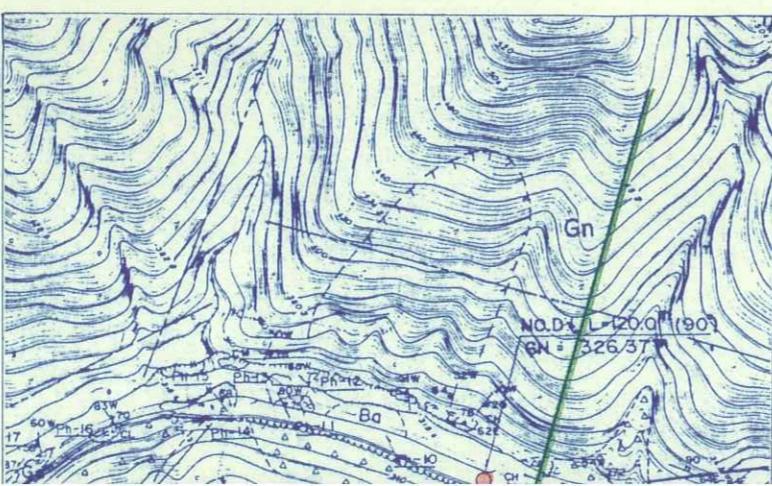
地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新 生 代	第 四 紀	完 新 世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
		新第三紀 中新世	変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
		古第三紀	花崗岩		優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は

## 地質断面図凡例





ボーリング位置図 (1:5,000)



ルジオニ値凡例

:  $0 \leq Lu \leq 1$

:  $1 < Lu \leq 5$

400

380

360

340

320

300

280

260

240

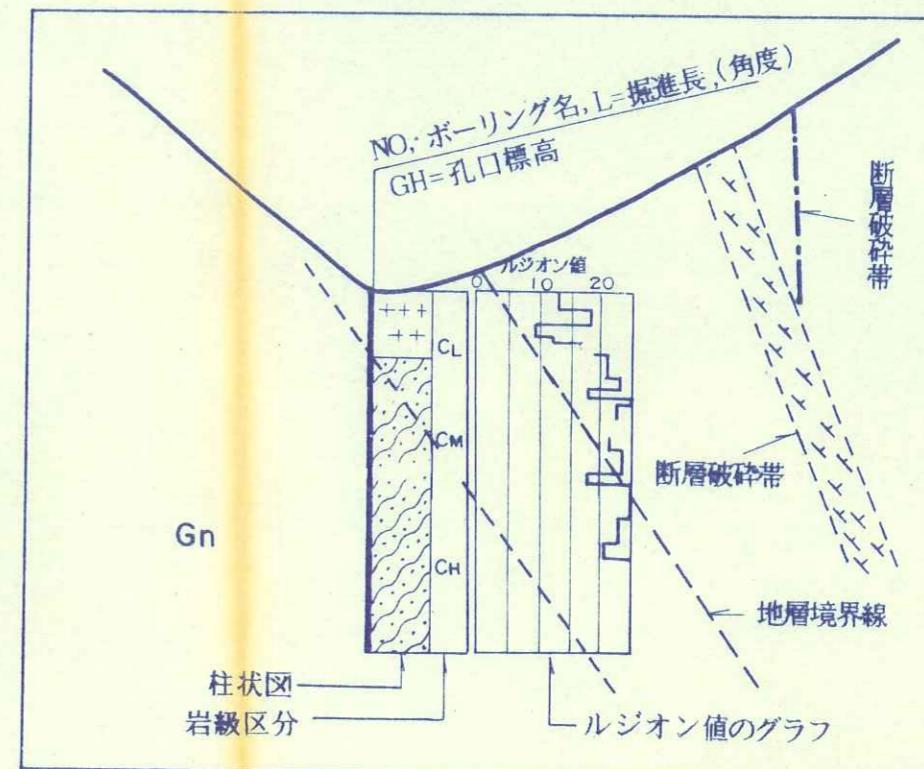
220

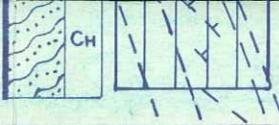
200

## 層序表

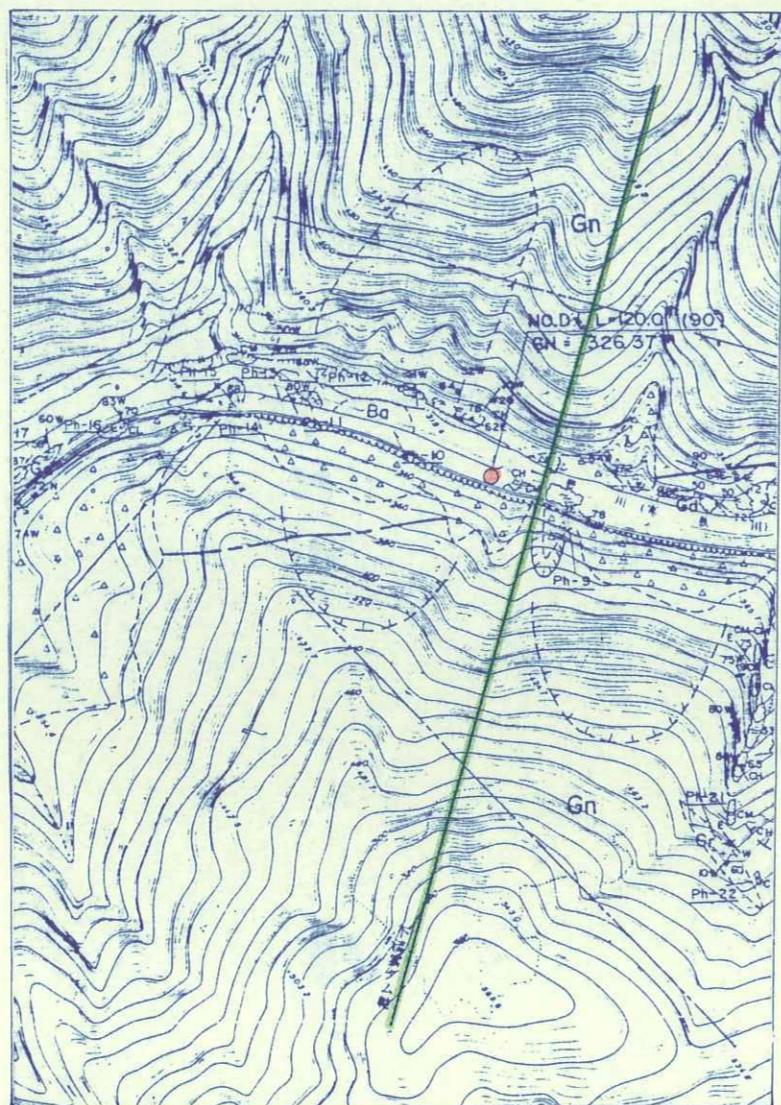
地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他			
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。			
			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。			
	新第三紀 中新世	変質玄武岩		B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。			
		古第三紀	花崗岩 (新期花崗岩類・ 三都崎花崗岩)	G r	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。Gd, Gnとの境界は明瞭である。			
	白亜紀	領家花崗岩類 ジュラ紀		G d	有色鉱物の多い細粒～中粒花崗閃綠岩。Gnと調和的に存在し、両者の境は漸移的に変化する。一部で弱い片状構造が認められる。			
	中生代			G n	黒雲母、石英と長石からなる黒色と淡灰色の縞状構造が顕著に発達する。縞状構造は微褶曲を繰り返し、片理面は比較的密着し、剥離性は弱い。縞状片麻岩の大部分の源岩は、泥質岩起源であり、一部で砂質岩も混入する。			
	三疊紀							
	古生代 (凝岩の堆積)	古生代 (凝岩の堆積)	岩類					

## 地質断面図凡例





ボーリング位置図 (1:5,000)



- 今回ボーリング位置
- 既往ボーリング位置
- ダム軸

#### レジオン値凡例

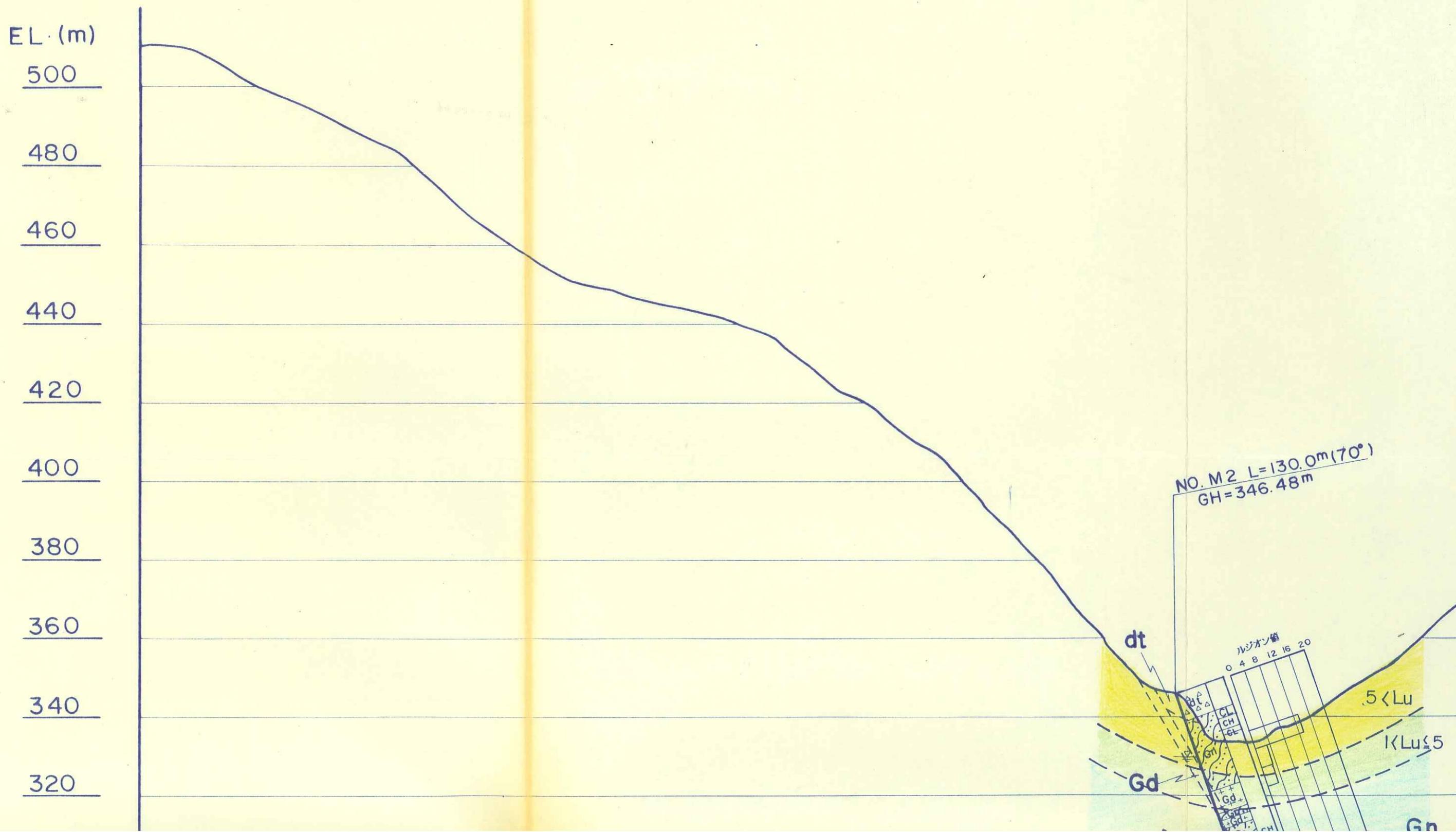
	: $0 \leq L_u \leq 1$
	: $1 < L_u \leq 5$
	: $5 < L_u$

断層破碎帯

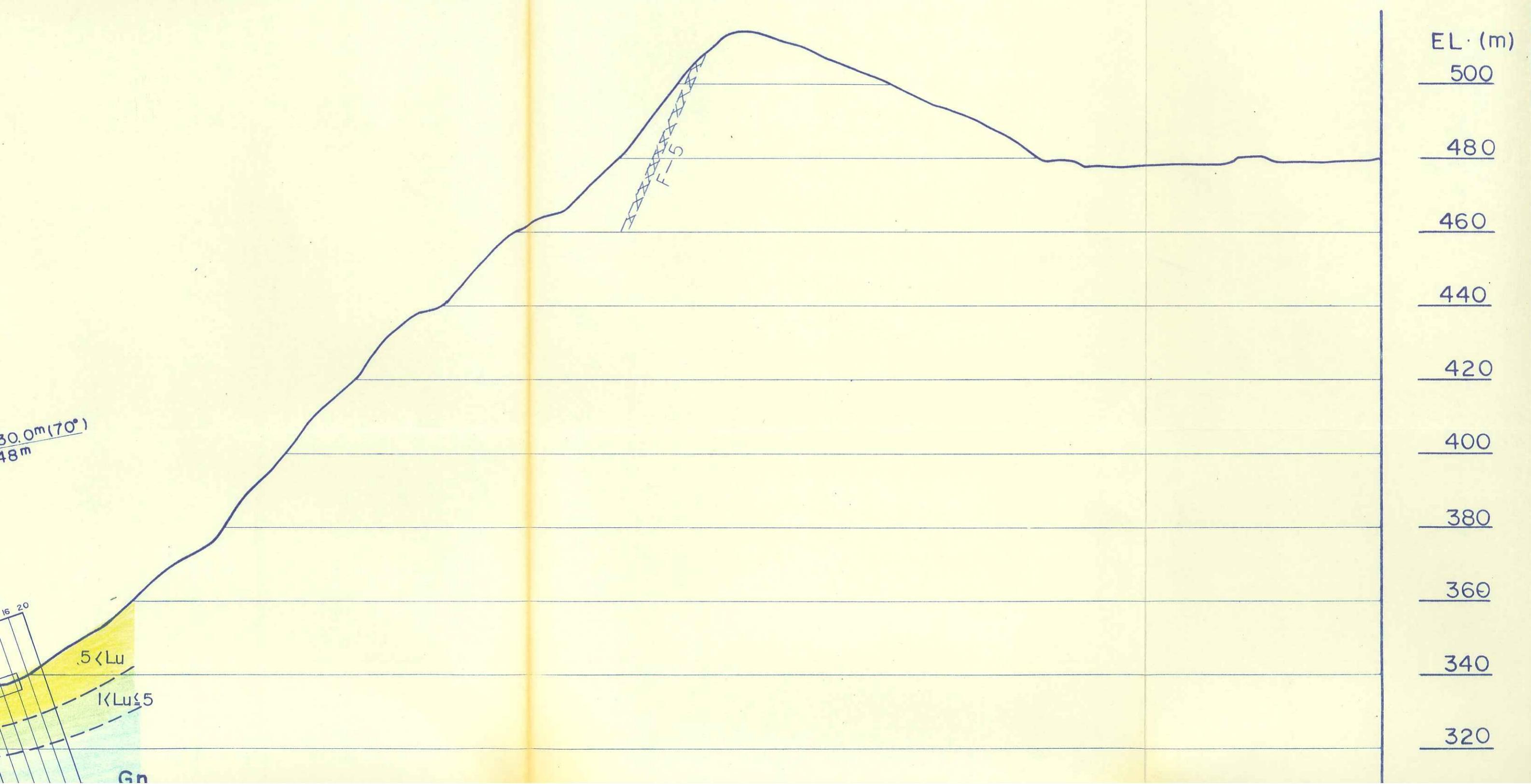
境界線

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2		
図面名	下流案ダム軸面断面図 (ルジオンマッガ)		
縮尺	1:1,000	図面番号	付図-3/5
梶谷エンジニア株式会社			

中流案ダム軸地質断面  
(M 2)



## 地質断面図(ルジオンマップ)



EL. (m)

500

480

460

440

420

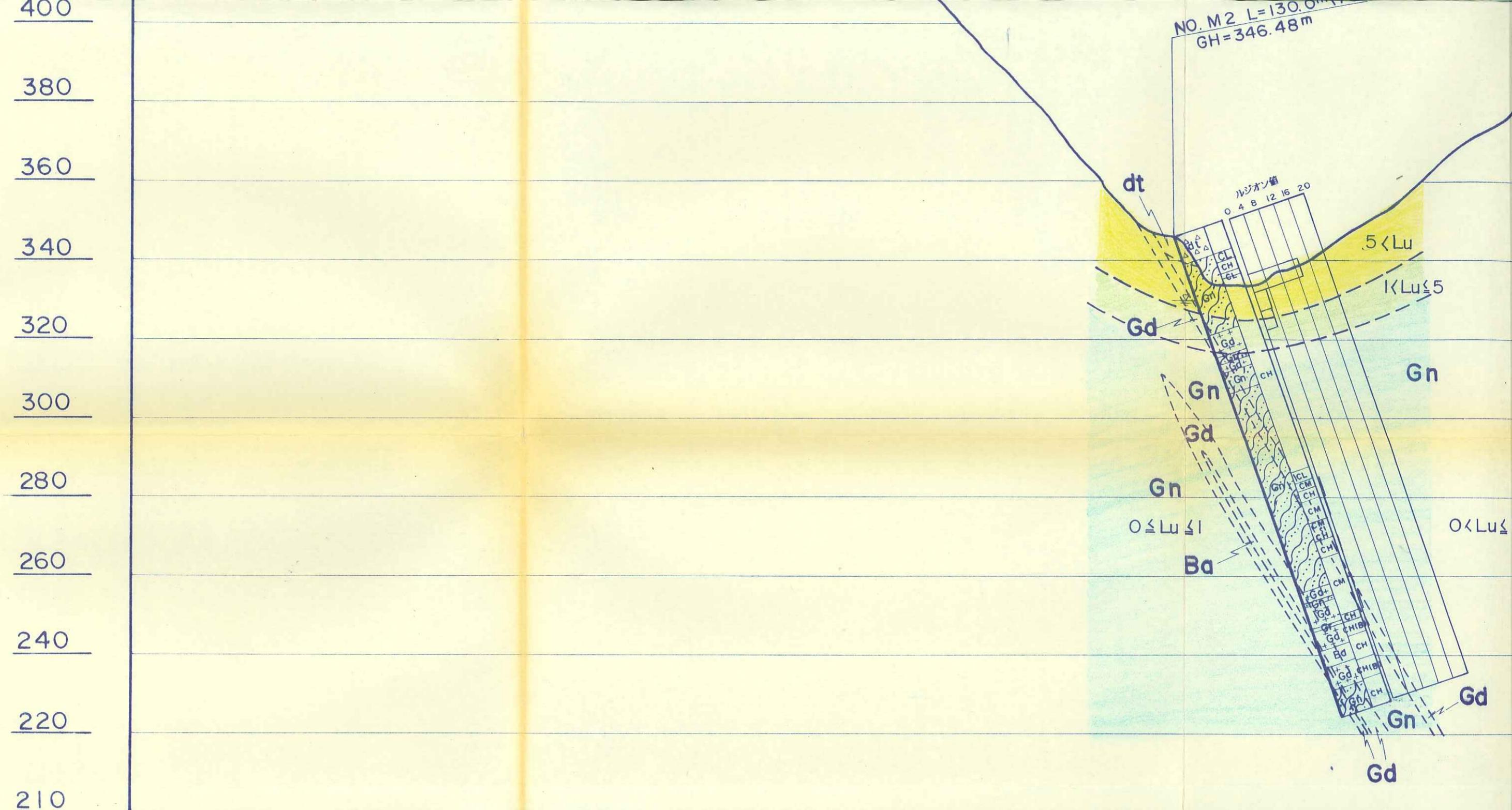
400

380

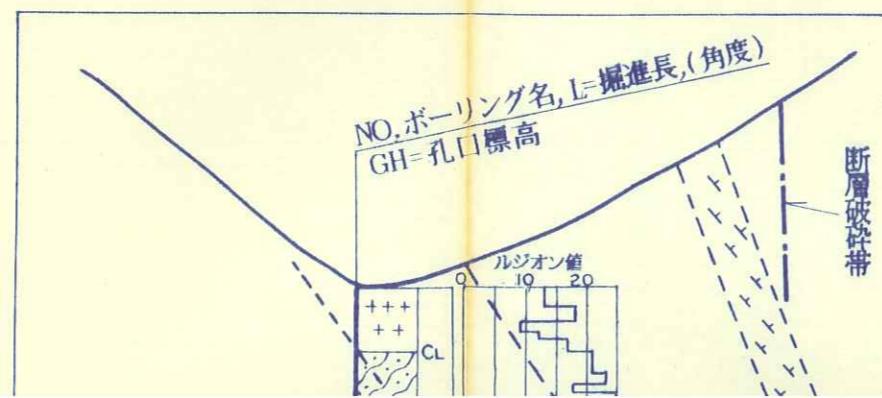
360

340

320

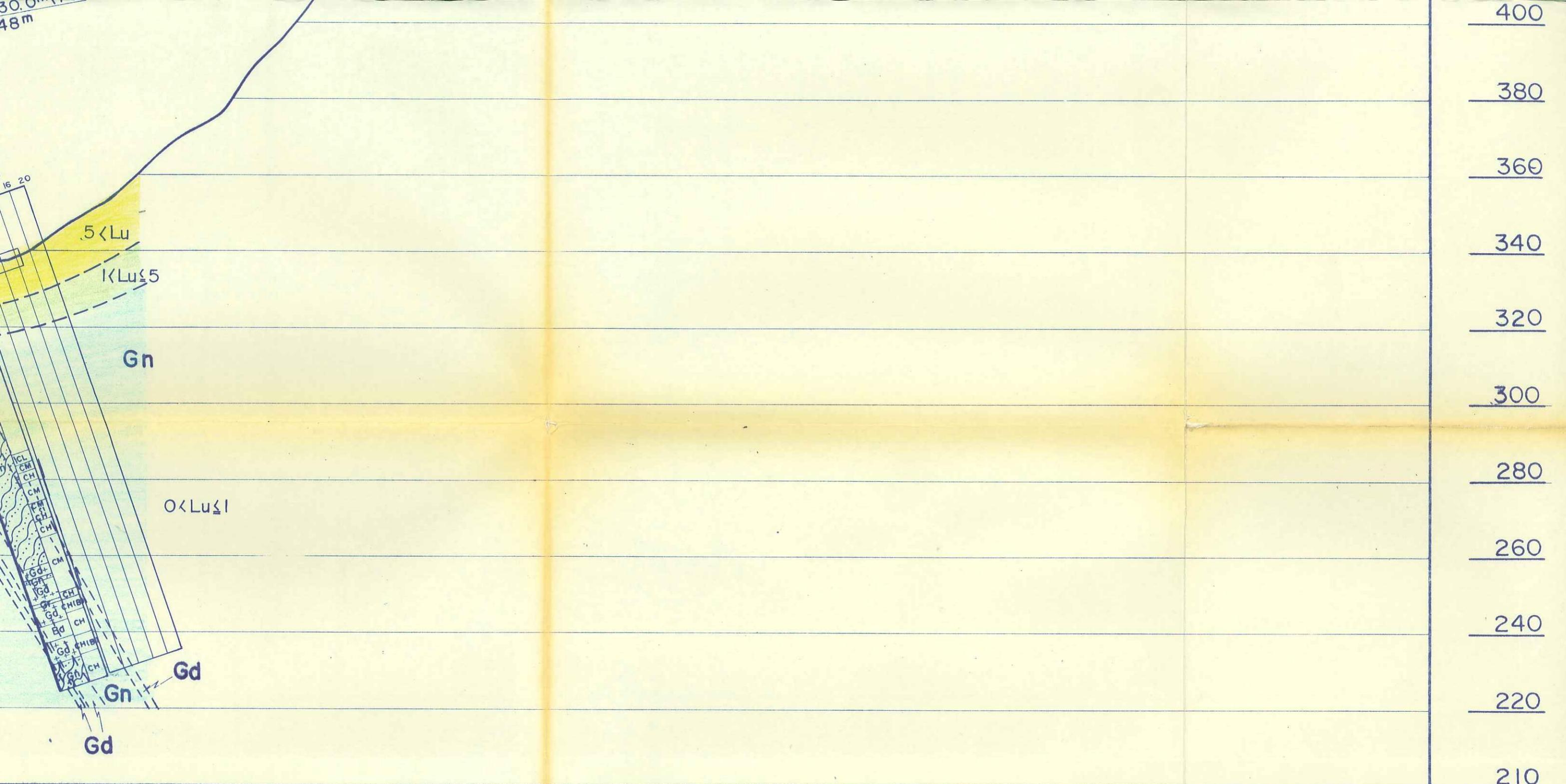


### 地質断面図凡例



層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
	新第三紀	中新世	変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
	古第三紀	領家带	花崗岩 (新期花崗岩類・ 三都橋花崗岩)	G r	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。 Gd, Gnとの境界は明瞭である。



・その他  
する砂、礫からなる  
なり、山麓斜面、谷  
粒、緻密な塊状貫入  
花崗岩、構成鉱物は  
体として分布する。  
である。

● 今回ポーリング位置

○ 既往ポーリング位置

ポーリング位置図 (1:5,000)

ダム軸



#### ゾネーション値凡例

:  $0 \leq L_u \leq 1$

:  $1 < L_u \leq 5$

:  $5 < L_u$

400

380

360

340

320

300

280

260

240

220

210

### 值凡例

$\leq L u \leq 1$

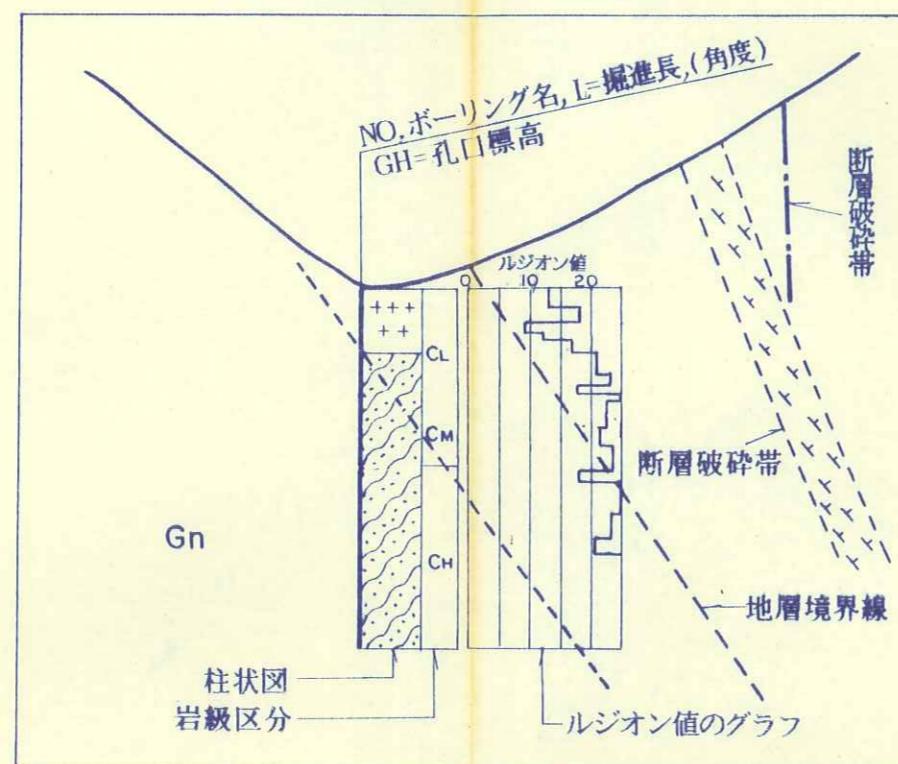
$\leq L u \leq 5$

$\leq L u$

## 層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
	新第三紀 中新世		崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
	古第三紀		変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
中生代	白亜紀		花崗岩 (新期花崗岩類・ 三都崎花崗岩)	G r	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。 Gd, Gnとの境界は明瞭である。
	ジュラ紀			G d	有色鉱物の多い細粒～中粒花崗閃緑岩。Gnと調和的に存在し、両者の境は漸移的に変化する。一部で弱い片状構造が認められる。
	三疊紀		領家変成岩類 (縞状片麻岩類)	G n	黒雲母、石英と長石からなる黒色と淡灰色の縞状構造が顕著に発達する。縞状構造は微褶曲を繰り返し、片理面は比較的密着し、剥離性は弱い。縞状片麻岩の大半の源岩は、泥質岩起源であり、一部で砂質岩も混入する。
古生代 (源岩の堆積)					

## 地質断面図凡例



分布・その他

布する砂、礫からなる

らなり、山麓斜面、谷

細粒、緻密な塊状貫入

粒花崗岩、構成鉱物は  
岩体として分布する。  
明瞭である。

粒～中粒花崗閃綠岩。  
主し、両者の境は漸移的  
で弱い片状構造が認め

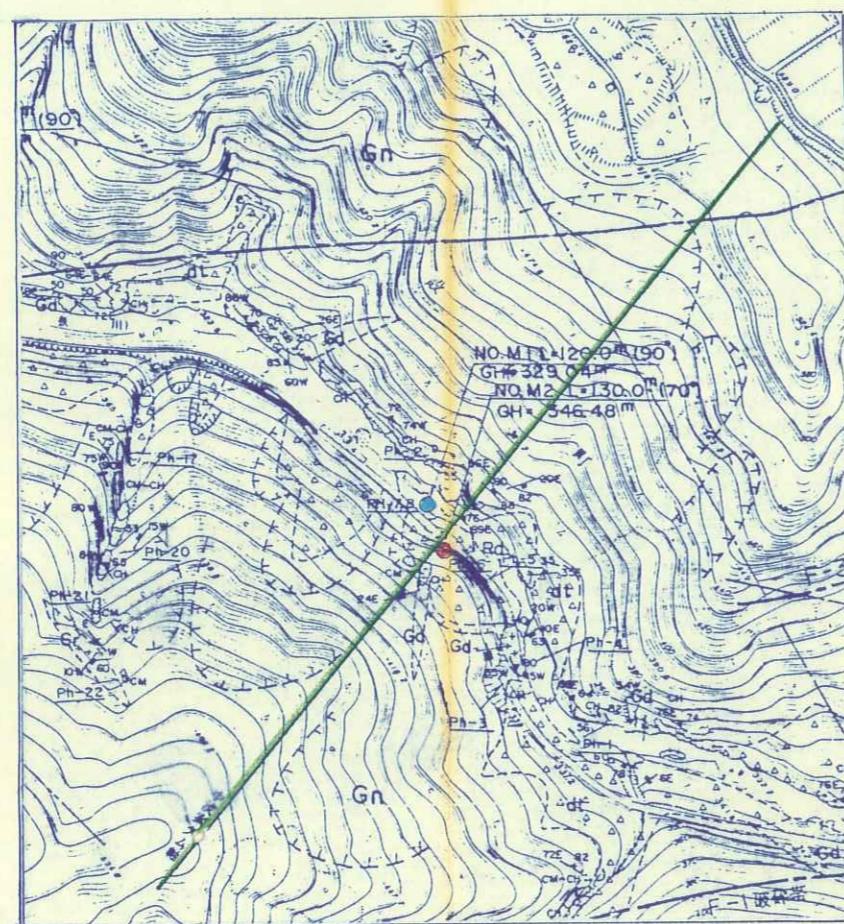
石からなる黒色と淡灰  
顯著に発達する。縞状構  
返し、片理面は比較的  
弱い。縞状片麻岩の大  
岩起源であり、一部で  
。

今回ボーリング位置

既往ボーリング位置

ボーリング位置図 (1:5,000)

ダム軸



### レジオン値凡例

:  $0 \leq L_u \leq 1$

:  $1 < L_u \leq 5$

:  $5 < L_u$

調査名	平成4年 設楽ダムサ
図面名	中流案ダム
縮尺	1:1,000
機関	梶谷エンジニア

## 値凡例

 $\leq L_u \leq 1$  $< L_u \leq 5$  $< L_u$ 

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2		
図面名	中流案ダム軸地質断面図(ルジオソマッカ)		
縮尺	1:1,000	図面番号付図	-4/5
梶谷エンジニア株式会社			

EL.(m)

560

540

520

500

480

460

440

420

400

380

360

340

320

下流案ダム

(D1)

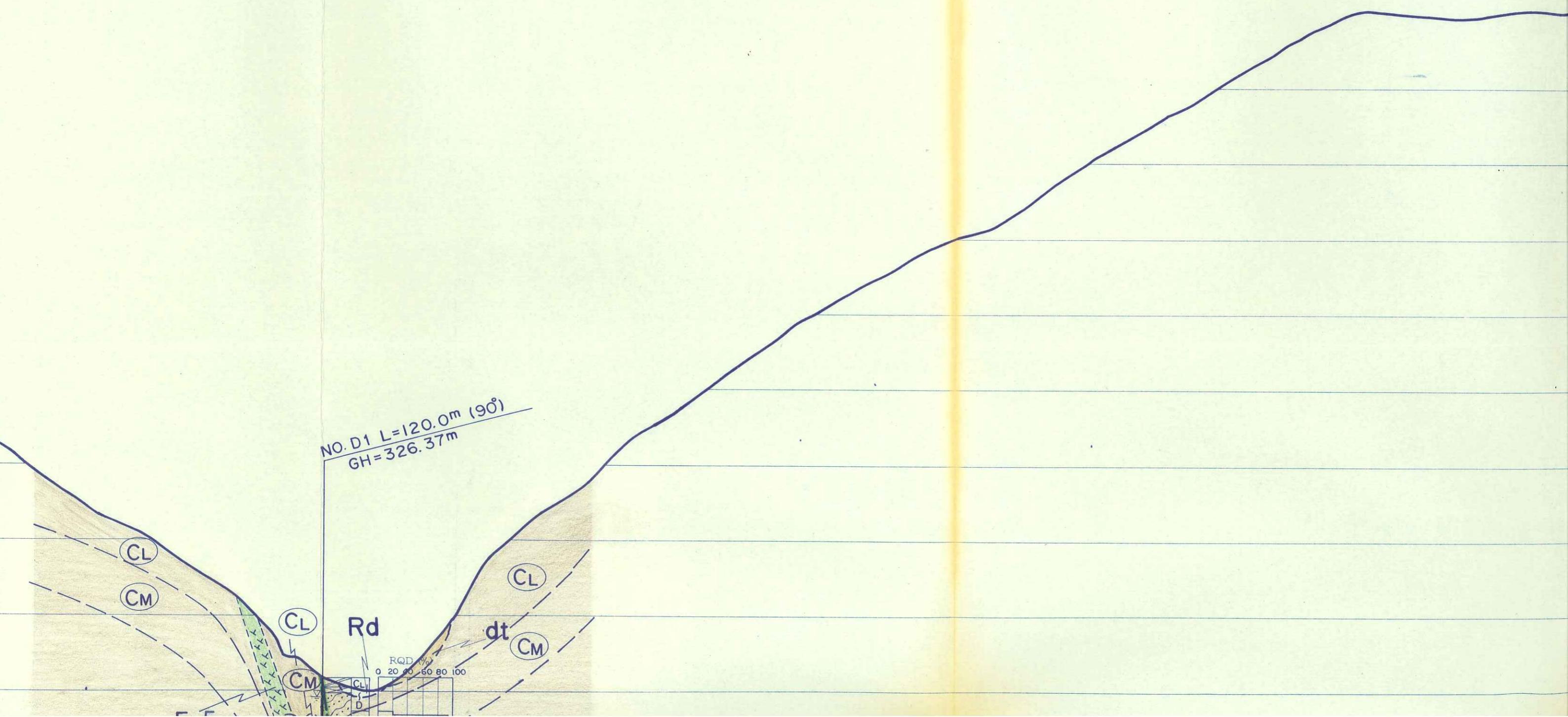
(D1)

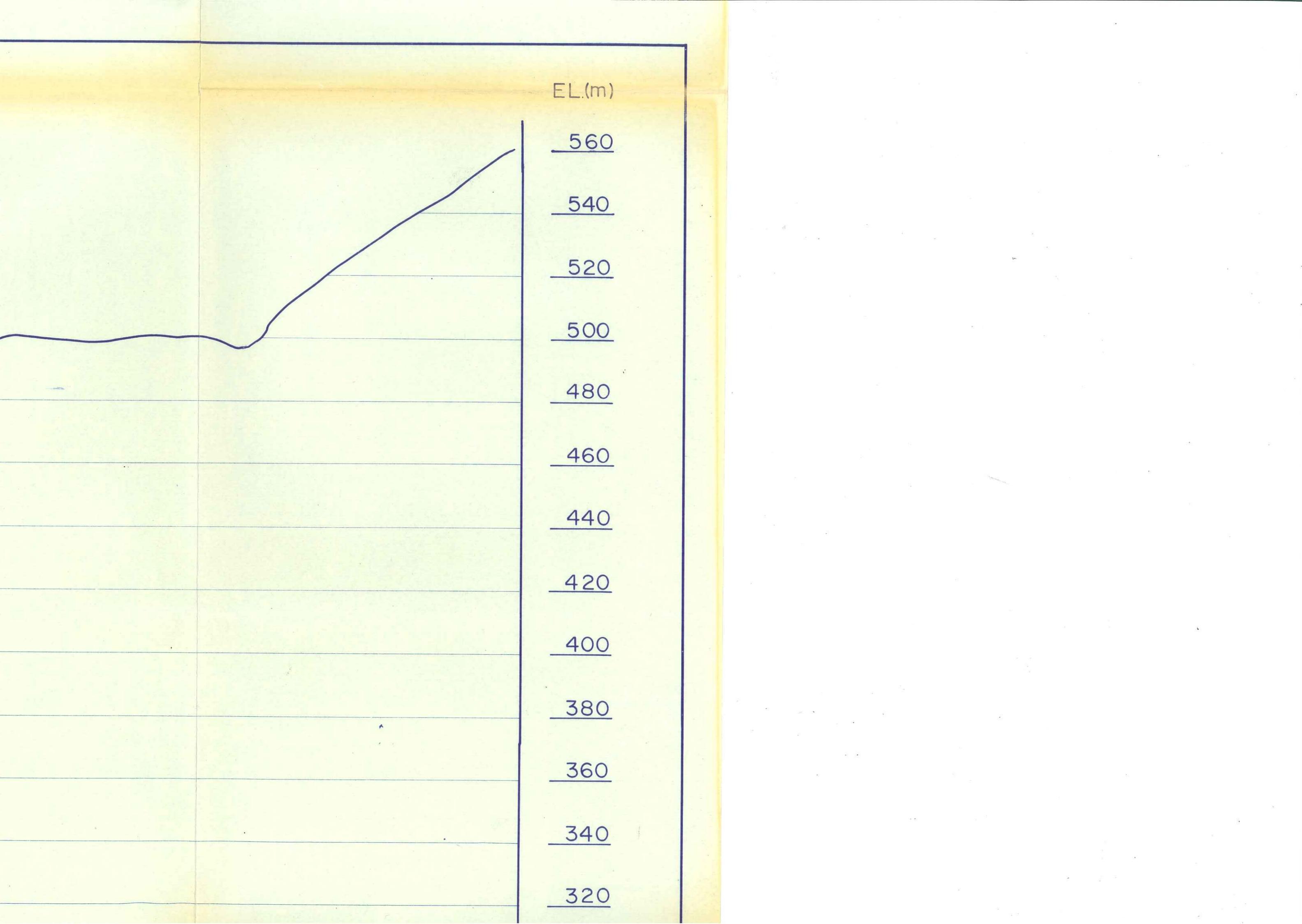
CL

CM

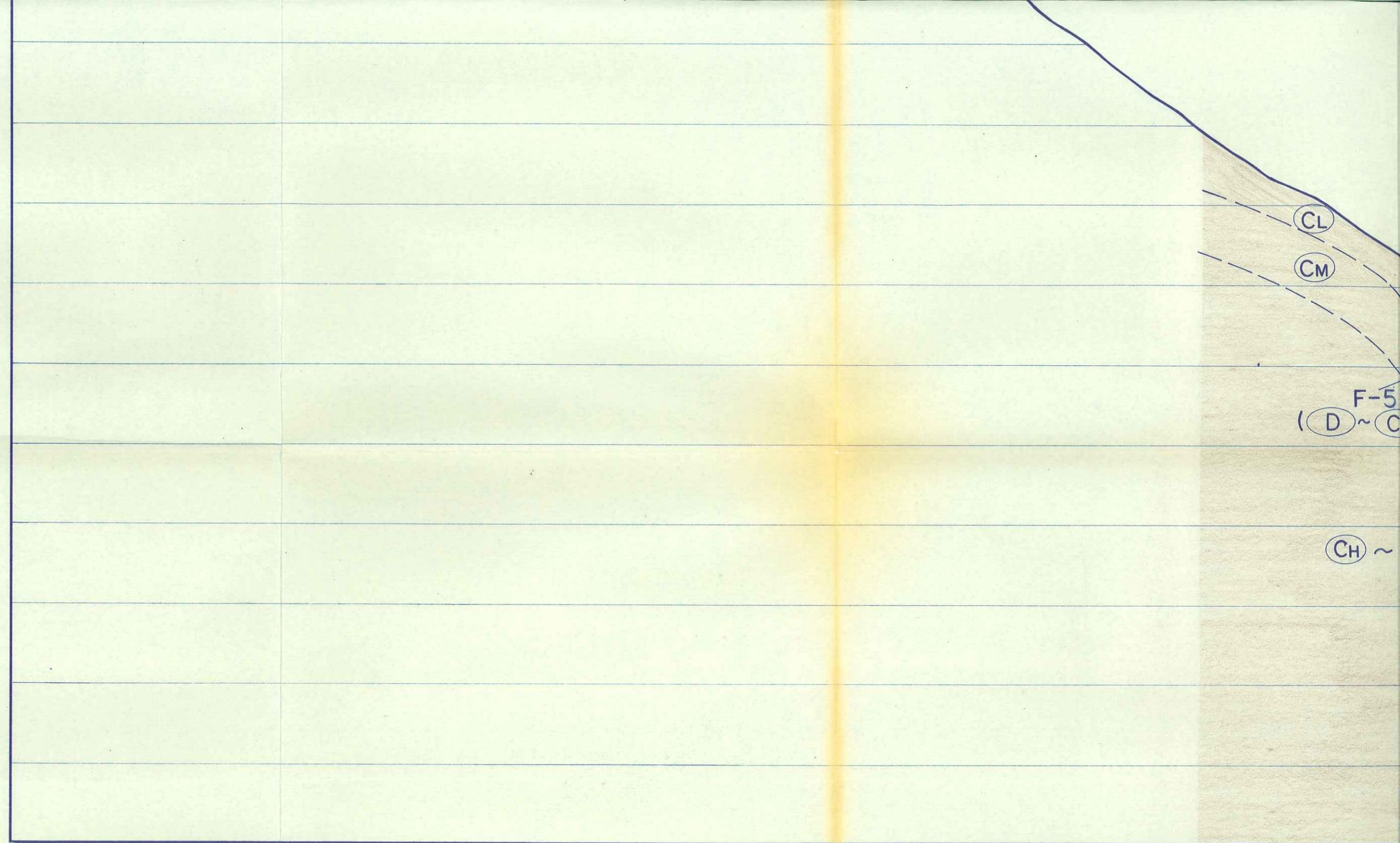
# 流案ダム軸地質断面図（岩級区分）

D1) (D1)

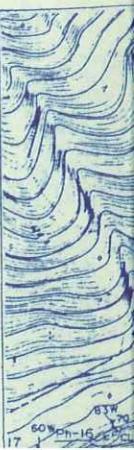


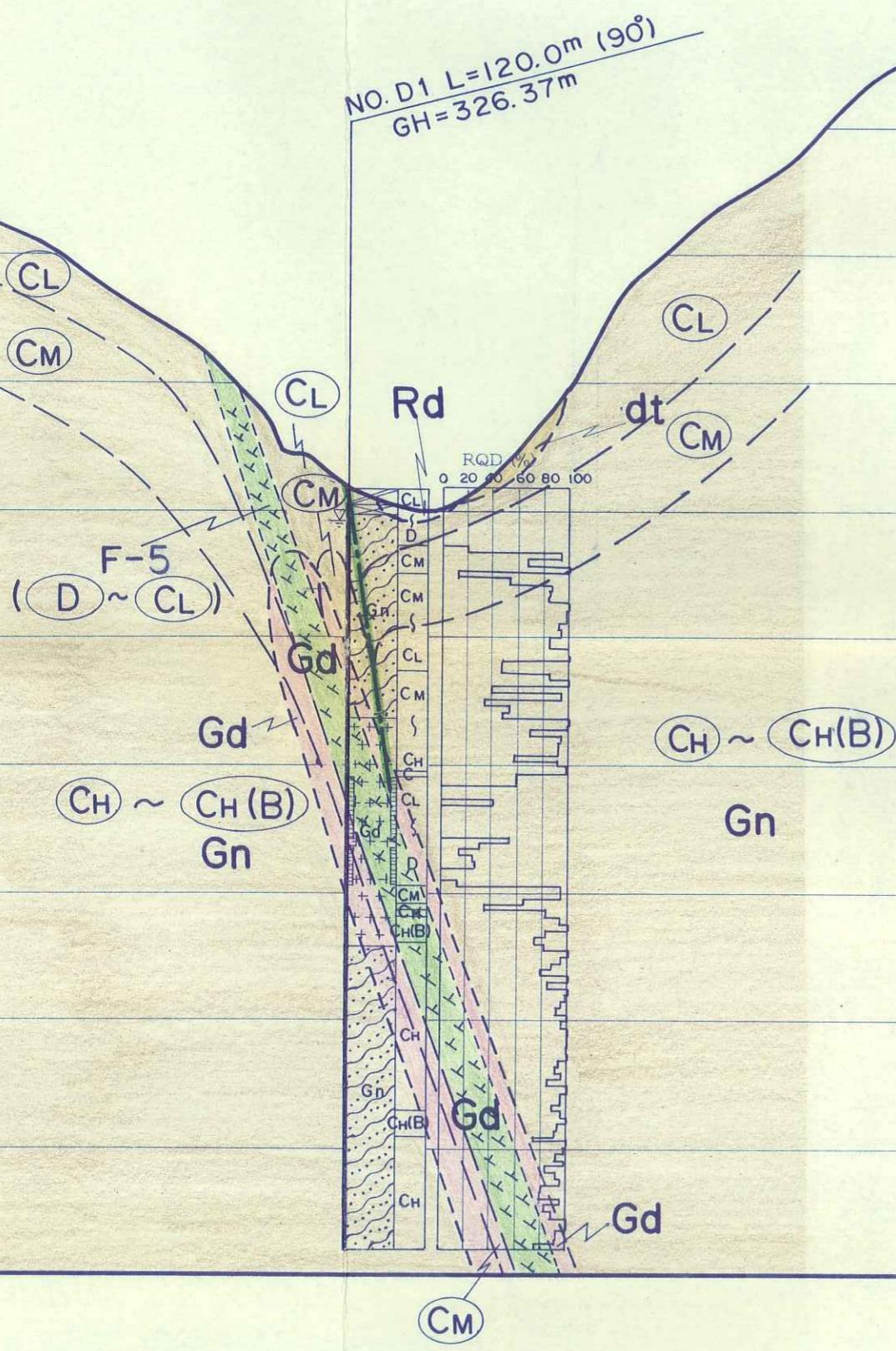


400  
380  
360  
340  
320  
300  
280  
260  
240  
220  
200

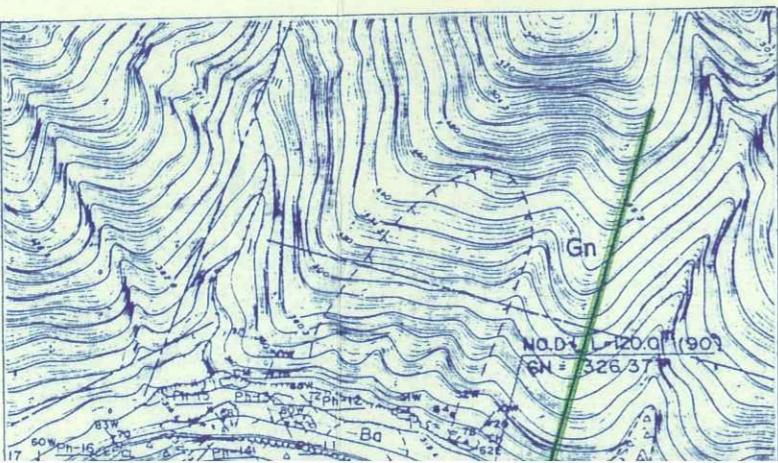


地質断面図凡例





ボーリング位置図 (1:5,000)



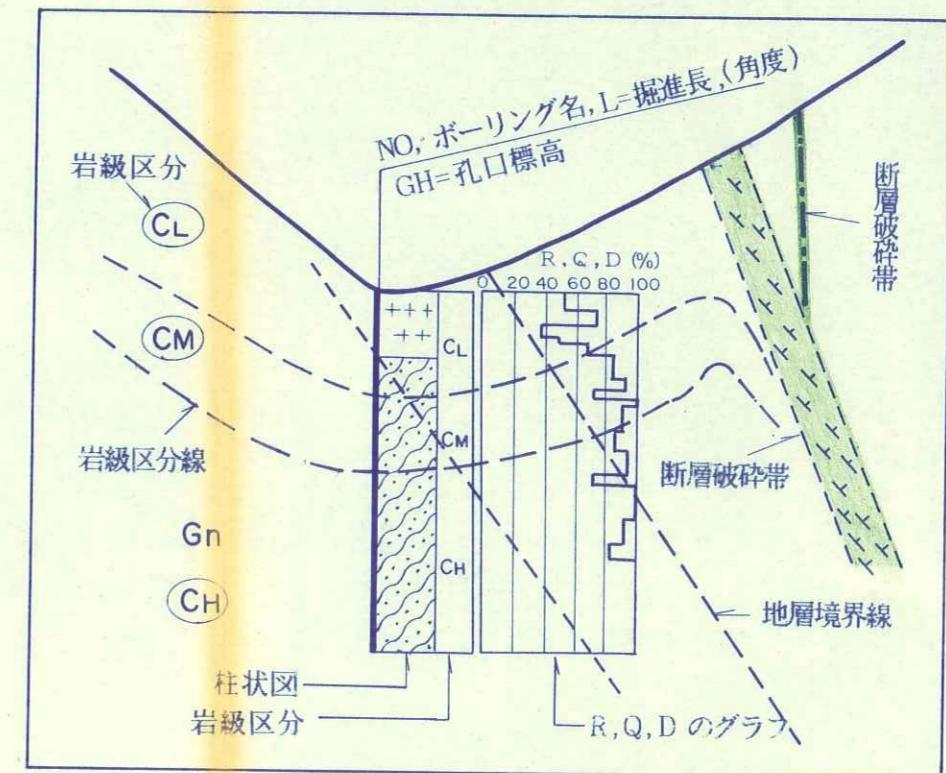
層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新	第 四 紀	完 新 世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
生			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
代	新第三紀 中新世		変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
	古第三紀		花崗岩	G p	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒性でレンズ状岩体として分布する。

400  
380  
360  
340  
320  
300  
280  
260  
240  
220  
200

らなる  
面、谷  
状質入  
鉱物は  
する。

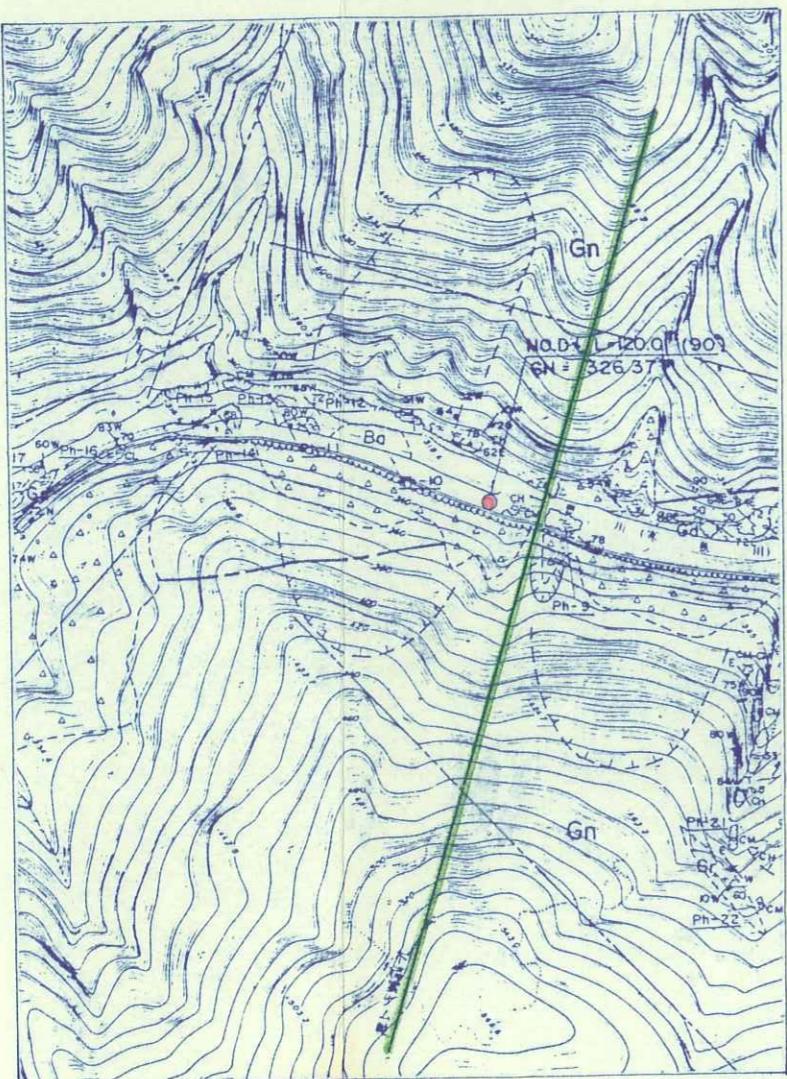
## 地質断面図凡例



層序表

地質時代			地質名	地質記号	層相・分布・その他
新生代	第四紀	完新世	現河床堆積物	R d	寒狭川の河床に分布する砂、礫からなる未固結堆積物。
			崖錐性堆積物	d t	主に礫混り土砂からなり、山麓斜面、谷に分布する。
		新第三紀 中新世	変質玄武岩	B a	優白色～淡灰色の細粒、緻密な塊状貫入岩体。
		古第三紀	花崗岩 (新期花崗岩類・三都橋花崗岩)	G r	優白色の細粒～中粒花崗岩、構成鉱物は等粒状でレンズ状岩体として分布する。Gd, Gnとの境界は明瞭である。
中生代	白亜紀	領家花崗岩類	花崗閃綠岩 (古期花崗岩類・清崎花崗閃綠岩)	G d	有色鉱物の多い細粒～中粒花崗閃綠岩。Gnと調和的に存在し、両者の境は漸移的に変化する。一部で弱い片状構造が認められる。
		ソユラ紀	領家変成岩類	G n	黒雲母、石英と長石からなる黒色と淡灰色の縞状構造が顕著に発達する。縞状構造は微褶曲を繰り返し、片理面は比較的密着し、剥離性は弱い。縞状片麻岩の大半の源岩は、泥質岩起源であり、一部で砂質岩も混入する。
古生代	三疊紀		縞状片麻岩類		
	古生代 (源岩の堆積)				

ボーリング位置図 (1:5,000)



- 今回ボーリング位置
- 既往ボーリング位置
- ダム軸

断層破碎帶

境界線

他  
、礫からなる  
山麓斜面、谷  
密な塊状貫入  
、構成鉱物は  
て分布する。  
る。  
花崗閃緑岩。  
の境は漸移的  
状構造が認め  
る黒色と淡灰  
する。縞状構  
理面は比較的  
片麻岩の大  
あり、一部で

調査名	平成4年度 設楽ダムサイトボーリング調査その2	
図面名	下流案ダム軸地質断面図(岩級区分)	
縮尺	1:1,000	図面番号 付図-5/5
梶谷エンジニア株式会社		