

I S S N 0386—5878

土 研 資 料 第1787号

土 木 研 究 所 資 料

辺野喜ダム, ロック材料試験報告

昭和 57 年 3 月

建 設 省 土 木 研 究 所
ダム部フィルダム研究室

Copyright ©1982 by P. W. R. I.

All rights reserved, No part of this book may be reproduced by any means, nor transmitted, nor translated into a machine language without the written permission of the Director of P.W.R.I.

この報告書は、土木研究所長の承認を得て刊行したものである。したがって、本報告書の全部又は一部の転載、複写は土木研究所長の承認を得ずしてこれを行なってはならない。

辺野喜ダム，ロック材料試験報告

松 本 徳 久
渡 辺 和 夫
小 川 優

目 次

1. ま え が き	1
2. 試 験 目 的	1
3. 試 験 概 要	1
3.1 試 験 項 目	1
3.2 試 験 方 法	1
3.2.1 比重および吸水量試験	1
3.2.2 点載荷圧裂試験	1
3.2.3 粒子形状調査	2
3.2.4 粒 度 試 験	2
3.2.5 締 固 め 試 験	2
3.2.6 大型三軸圧縮試験	3
3.3 試 験 材 料	3
3.3.1 原石山の概要	3
3.3.2 試 験 材 料	4
3.3.3 材料の採取方法	4
3.4 試 験 ケ ー ス	4
4. 試 験 結 果	13
4.1 材 料 の 性 質	13
4.2 締 固 め 試 験	20
4.3 大型三軸圧縮試験	20
5. 考 察	37
付 録	
試験装置の概要	39

1. ま え が き

辺野喜ダムは、沖縄県国頭郡国頭村字辺野喜地先の辺野喜川水系辺野喜川に、コンクリート部およびフィル部をもつダム高 37.5m、総貯水容量 450 万 m³の複合ダムとして計画中の多目的ダムであり、沖縄本島河川総合開発事業の一環をなすものである。

本報告書は、沖縄総合事務局北部ダム事務所の依頼により、昭和 55 年度、昭和 56 年度の 2 カ年において辺野喜ダムのフィル部堤体材料として使用予定であるロック材料（粘板岩）について物理試験および力学試験を実施した結果を報告するものである。

2. 試 験 目 的

ロック材料の採取予定地は、ダムサイトより下流約 2 km（右岸）の辺野喜地先の原石山である。原石山は北部ダム事務所によれば、中生代の粘板岩類（粘板岩、緑色岩）により構成される。

本試験は、使用予定ロック材として過半をしめる粘板岩を試験対象材料として実施した。試験は、ロック材料の比重、吸水量等を求めるための物理試験、材料の締固まり特性を求めるための締固め試験、せん断特性を求めるための大型三軸圧縮試験からなり、ロックゾーンの密度および強度定数の試験値を求め設計値を考察することを目的としている。

3. 試 験 概 要

3. 1. 試験項目

主な試験項目は、物理試験、粒度試験、締固め試験および大型三軸圧縮試験から成る。

3. 2. 試験方法

3. 2. 1. 比重および吸水量試験

表-1. に示す試験方法により実施した。

表-1. 試 験 方 法

試 験	規 格	対 象 粒 径
含 水 量 試 験	JIS A 1203-1978	全 粒 径
粗粒材の比重及び吸水量試験	JIS A 1110-51	4.76mm 以 上
土 粒 子 の 比 重 試 験	JIS A 1202-1978	4.76mm 以 下

3. 2. 2. 点載荷圧裂試験

ロック材料の粒子強度を引張強度によって評価しようとするための簡易試験方法である。

試験は非整形の岩石に点載荷を与えて破壊時の極限荷重 F_0 から引張強度 S_t を求めるものである。 S_t の値は近似的に次式で与えられている。

$$S_t = 0.9 \frac{F_0}{d^2} \dots\dots\dots (1)$$

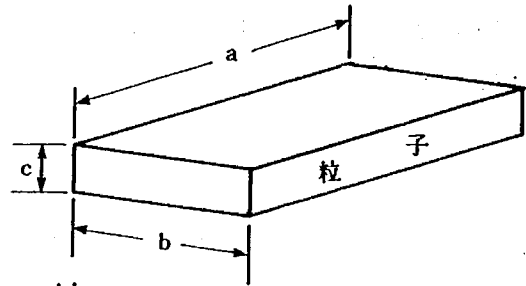
d : 載荷点間隔

試験は 9.52～63.5 mm の粒径範囲の中を 5 種類に分類した粒径の各々から無作為に 10 個抽出して行った。

3. 2. 3. 粒子形状調査

ロック材料の粒子形状を分類するために粒子の最大長(a)，中間長(b)，最短長(c)を測定した。測定値を基に次式による比を求め Zingg の提案している形状比によって粒子の形状を分類した。

$$\left. \begin{aligned} q &= \frac{b}{a} \\ p &= \frac{c}{b} \end{aligned} \right\} \dots\dots\dots(2)$$



q : elongation ratio p : flatness ratio

調査した粒子の大きさは点載荷圧裂試験と同様に 9.52～63.5 mm の粒径範囲の中から各粒径別に無作為に 30 個抽出したものを対象とした。

3. 2. 4. 粒度試験

試験方法は土の粒度試験方法 (JIS. A. 1204) に準拠したものである。以下に試験手順を示す。

- ① 搬入された材料を，0.074，0.42，0.84，2.0，4.76，9.52，19.1，25.4，38.1，50.8，63.5 mm の木枠網フルイによってふるい分けを行う。
- ② ①によって粒径別にふるい分けられた材料を締固め試験および大型三軸圧縮試験粒度分布となるように材料の調合を行う。
- ③ ②によって作られた材料について締固め試験および大型三軸圧縮試験を行う。
- ④ ③で実施した各々の試験後の材料について，①で使用した木枠網フルイによってふるい分けを行い粒径別の重量百分率を求める。
- ⑤ ②で作成した粒度分布における粒径別の重量百分率と④で求められた粒径別の重量百分率との差を求める。
- ⑥ ⑤で得られた粒径別の重量百分率の差を基に Marsal の定義に従って粒子破碎率を求める。

3. 2. 5. 締固め試験

振動締固め試験機を用いて絶乾重量，締固め層数，振動数および振動時間を一定として加速度を変化させることにより締固めエネルギーと締固まり密度（または間隙比）の関係を求める。振動時には試料上面の乱れを防ぐために上面に 0.5 kg/cm² 程度の上載応力を与える。

試験の手順は，

- ① 締固め条件（加速度値）の設定。
- ② 試料（重量＝78 kg）を試験粒度分布に従い粒径毎に必要量を計量する。
- ③ ②によって計量されたものを各粒径毎に 6 等分した後，等分された試料を混合して試験粒度分布状態の試料を 6 個作成する。

- ④ ③で準備された試料を各層毎にハンドスコップで静かにモールド(内径 30 cm) 内に投入した後初期高さを測定する。また振動後においても高さを測定する。以上を繰返して 6 層まで締固めて試料の締固まり密度を求める。

締固め条件を表-2に示す。

表-2. 締 固 め 条 件

項 目	条 件 お よ び 方 法
絶 乾 重 量	78 kg
振 動 数	30 Hz
振 動 時 間	480 sec/層
層 数	6 層(1 層約 10 cm)
締固めエネルギー	振動時の加速度は起振モーターの偏心重錘重量(枚数)を変化することにより調整する。 試験加速度 0~4 g
最 大 粒 径	試験試料の最大粒径は 63.5 mm とする。
モ ー ル ド	三軸供試体作成用の三割モールド

3. 2. 6. 大型三軸圧縮試験

土質工学会基準「土の三軸圧縮試験法(案)」に準拠した方法であり、試験方法の概要を表-3に示す。

表-3. 試 験 方 法

項 目	条 件 お よ び 方 法
供 試 体 寸 法	径 30 × 高さ 60 cm
試 験 密 度	締固め試験結果より決定する。
試 験 側 圧	基本側圧 1.5, 3.0, 4.5, 6.0 kg/cm ²
方 法	CD 試験(不飽和)
制 御	軸方向変位制御 6 mm/min
最 大 粒 径	試験試料の最大粒径は 63.5 mm とする。
供 試 体 作 成	振動締固め試験に準拠した方法

3. 3. 試験材料

3. 3. 1. 原石山の概要

原石山の地質は中生代に属する名護層群の粘板岩類が広く分布している。

粘板岩類は黒色および灰~緑色の色調で分類されている。黒色の粘板岩は一部で千枚岩状を呈しており、灰~緑色の緑色岩は片状化しやすい。また、黒色の粘板岩と緑色岩の互層を呈している箇所では脆弱な部分と堅硬な部分が存在している。顕微鏡監察の結果では黒色の粘板岩と緑色岩には大差がなく低変成度の絹雲母片岩と判定されている。

原石山の地質平面図を図-1に、地質横断図を図-2に示す。また、原石山について北部ダム事務所で実施された調査項目と調査数量を表-4に示す。

表-4. 調査項目と調査数量

調 査 項 目	調 査 数 量	
ボ ー リ ン グ	15 孔	765 m
横 坑	4 坑	165 m
弾 性 波 探 査	7 測 線	1.99 km

3.3.2. 試験材料

試験は昭和55年度、昭和56年度の2カ年にわたって実施した。試験材料は調査横坑BA-60より採取したものであるが、各年度での採取深度が異なっている。昭和55年度、昭和56年度に実施した試料のそれぞれに以後B-55、B-56と整理番号をつける。試料採取位置を表-5に示す。

表-5. 試料採取位置

材 料 採 取 地	沖縄県国頭郡国頭村字辺野喜地先 ダムサイト下流約2 km, 右岸	
採 取 横 坑 (採 取 深 度)	BA-60 (EL=59 m) (14 m 地点)	BA-60 (EL=59 m) (39 m 地点)
整 理 番 号	B-55	B-56

3.3.3. 材料の採取方法

昭和55年度、56年度における横坑内での材料採取方法を表-6に示す。

昭和54年度、55年度、56年度に横坑内で材料採取をしたときの採取粒度分布を図-3に示す（北部ダム事務所の資料による）。

3.4. 試験ケース

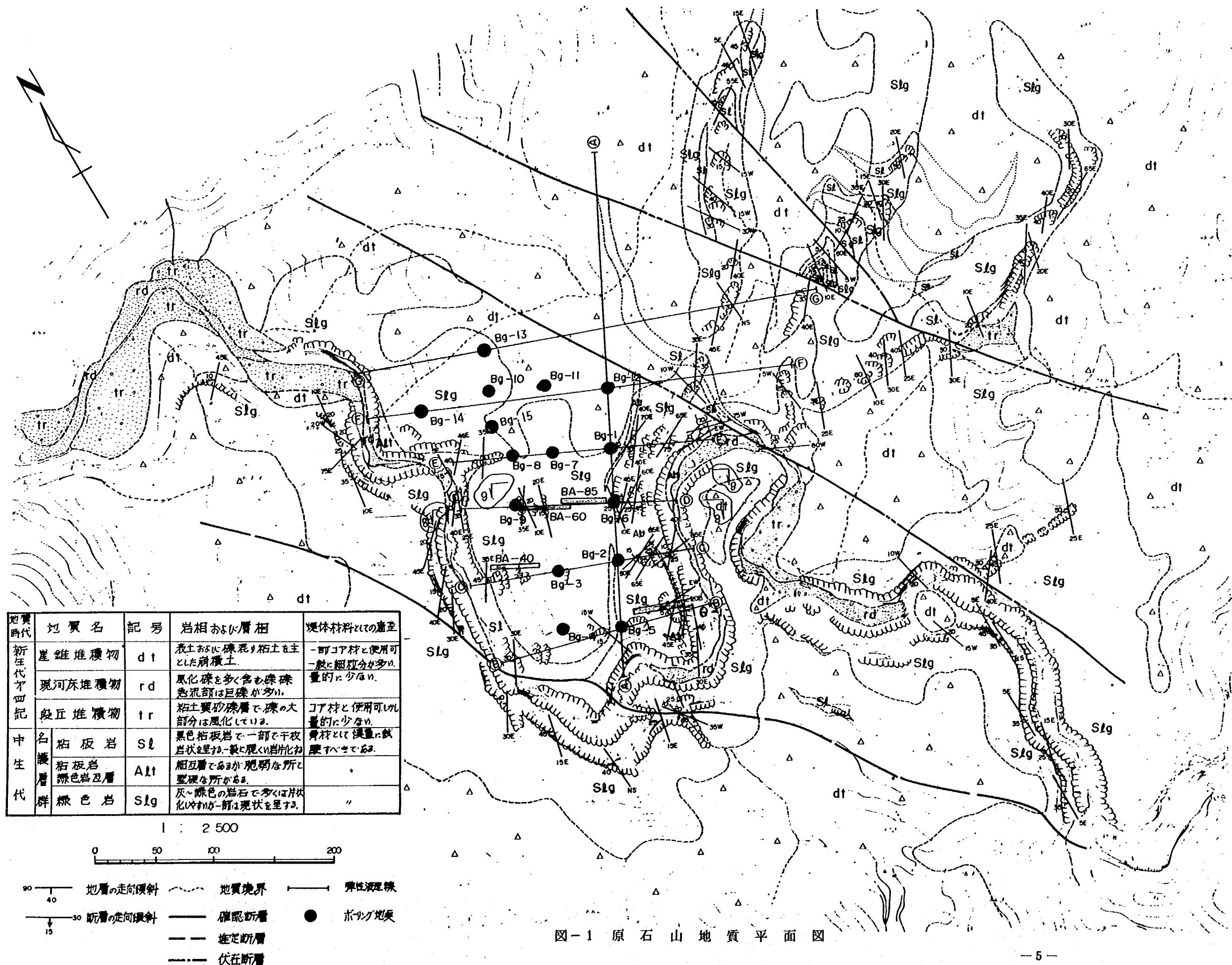
(1) 試験粒度分布

横坑内採取粒度分布曲線と相似な粒度分布について行った。粒度分布は図-3に示した昭和54年度、55年度、56年度の採取粒度分布から判断して粒度組成の良い均等係数が27の場合と粒度組成の悪い均等係数が6の場合について行った。試験粒度分布を図-4および表-7に示す。

(2) 締固め試験

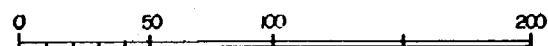
均等係数が6と27の試験粒度分布について締固めエネルギーを6種類に変化して行った。締固めエネルギーの調節は振動締固め時に試料に与える加速度の大きさを変える方法で行った。締固めエネルギーの与え方を分類すると以下の三通りである。

- ① 試料をモールド内に静かに投入しただけで締固めを行なわない。
- ② 締固め時に試料に与える加速度の大きさを0.3, 2, 3, 4 gの4種類とする。
- ③ 4 gの加速度を与えて締固めた試料にさらに静的な荷重を約4 ton載荷する。



地質時代	地質名	記号	岩相および層相	採体材料としての適否
新生代第四紀	崖錐堆積物	dt	表土および礫混り粘土を主とした崩壊土。	一部コア材と使用可能。粒に細粒分が多い。
	現河床堆積物	rd	風化礫を多く含む礫礫急流部は巨礫が多い。	量的に少ない。
	段丘堆積物	tr	粘土質砂礫層で礫の大部分は風化している。	コア材と使用可能。量的に少ない。
中生代	名義層			
	粘板岩	Sl	黒色粘板岩で一部で干枚岩状を呈し、一般に脆い岩性化。	コア材として慎重に試験すべきである。
	粘板岩互層 緑色岩互層	Alt	細互層であるが脆弱な所と堅硬な所がある。	
群	緑色岩	Slg	灰～緑色の岩石で多くは片状化しやすが一部は現状を呈す。	"

1 : 2 500



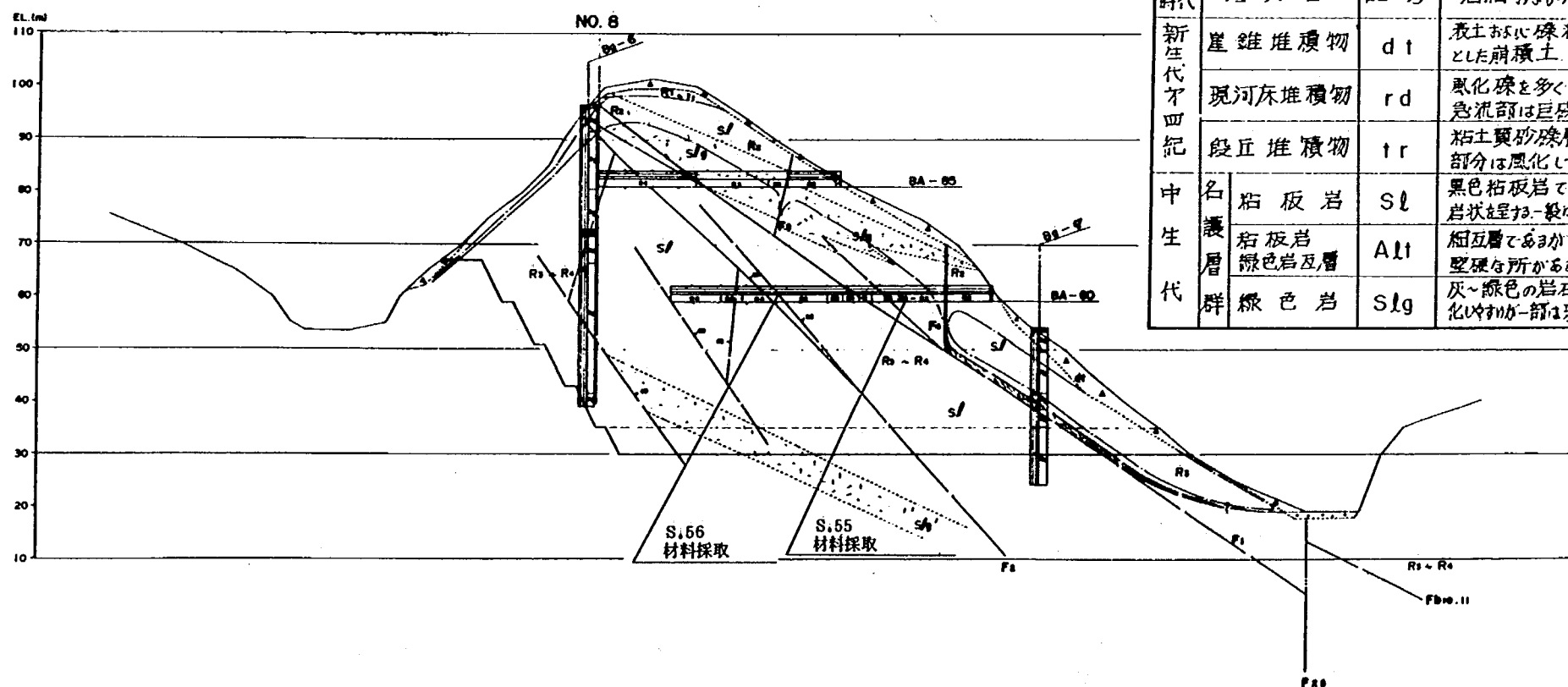
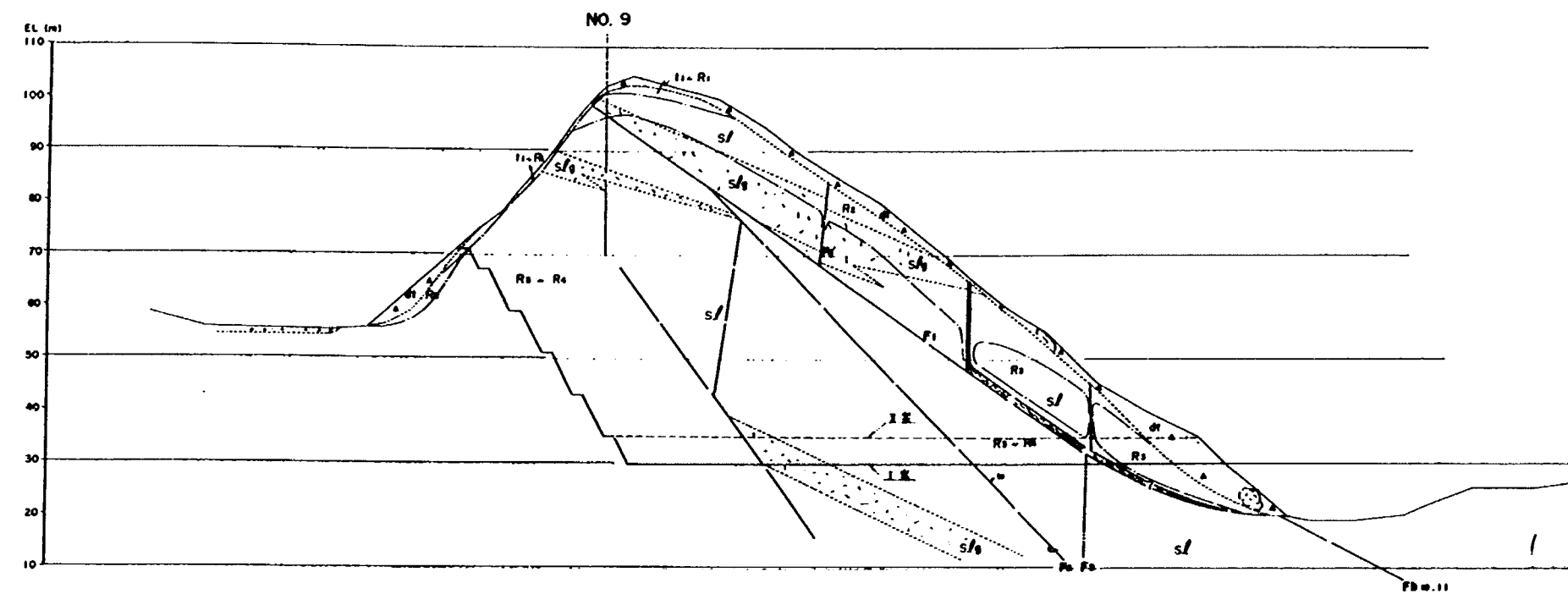
- 90° 40° 地層の走向傾斜 地質境界 弾性波線
 30° 15° 断層の走向傾斜 確認断層 ● ボック地質
 推定断層
 伏在断層

図-1 原石山地質平面図

[The page contains extremely faint, illegible markings.]

1. *Phragmites australis* (Cav.) Trin. ex Steud.

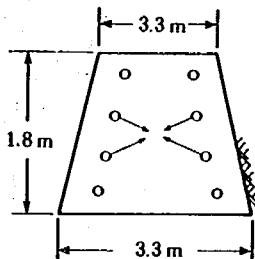
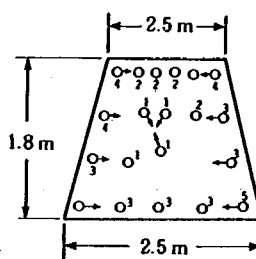
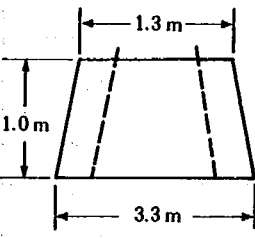
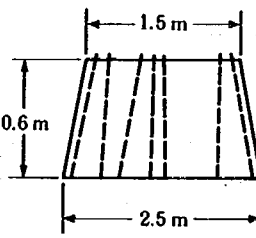
1950	1951	1952	1953	1954	1955	1956	1957	1958	1959	1960	1961	1962	1963	1964	1965	1966	1967	1968	1969	1970	1971	1972	1973	1974	1975	1976	1977	1978	1979	1980	1981	1982	1983	1984	1985	1986	1987	1988	1989	1990	1991	1992	1993	1994	1995	1996	1997	1998	1999	2000	2001	2002	2003	2004	2005	2006	2007	2008	2009	2010	2011	2012	2013	2014	2015	2016	2017	2018	2019	2020	2021	2022	2023	2024	2025	2026	2027	2028	2029	2030	2031	2032	2033	2034	2035	2036	2037	2038	2039	2040	2041	2042	2043	2044	2045	2046	2047	2048	2049	2050	2051	2052	2053	2054	2055	2056	2057	2058	2059	2060	2061	2062	2063	2064	2065	2066	2067	2068	2069	2070	2071	2072	2073	2074	2075	2076	2077	2078	2079	2080	2081	2082	2083	2084	2085	2086	2087	2088	2089	2090	2091	2092	2093	2094	2095	2096	2097	2098	2099	2100	2101	2102	2103	2104	2105	2106	2107	2108	2109	2110	2111	2112	2113	2114	2115	2116	2117	2118	2119	2120	2121	2122	2123	2124	2125	2126	2127	2128	2129	2130	2131	2132	2133	2134	2135	2136	2137	2138	2139	2140	2141	2142	2143	2144	2145	2146	2147	2148	2149	2150	2151	2152	2153	2154	2155	2156	2157	2158	2159	2160	2161	2162	2163	2164	2165	2166	2167	2168	2169	2170	2171	2172	2173	2174	2175	2176	2177	2178	2179	2180	2181	2182	2183	2184	2185	2186	2187	2188	2189	2190	2191	2192	2193	2194	2195	2196	2197	2198	2199	2200	2201	2202	2203	2204	2205	2206	2207	2208	2209	2210	2211	2212	2213	2214	2215	2216	2217	2218	2219	2220	2221	2222	2223	2224	2225	2226	2227	2228	2229	2230	2231	2232	2233	2234	2235	2236	2237	2238	2239	2240	2241	2242	2243	2244	2245	2246	2247	2248	2249	2250	2251	2252	2253	2254	2255	2256	2257	2258	2259	2260	2261	2262	2263	2264	2265	2266	2267	2268	2269	2270	2271	2272	2273	2274	2275	2276	2277	2278	2279	2280	2281	2282	2283	2284	2285	2286	2287	2288	2289	2290	2291	2292	2293	2294	2295	2296	2297	2298	2299	2300	2301	2302	2303	2304	2305	2306	2307	2308	2309	2310	2311	2312	2313	2314	2315	2316	2317	2318	2319	2320	2321	2322	2323	2324	2325	2326	2327	2328	2329	2330	2331	2332	2333	2334	2335	2336	2337	2338	2339	2340	2341	2342	2343	2344	2345	2346	2347	2348	2349	2350	2351	2352	2353	2354	2355	2356	2357	2358</
------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	------	--------



地質時代	地質名	記号	岩相および層相	堤体材料としての適否
新生代 第四紀	崖錐堆積物	dt	表土および礫混じり粘土を主とした崩積土	一部コア材と使用可 一般に細粒分が多い 量的に少ない
	現河床堆積物	rd	風化礫を多く含む礫礫急流部は巨礫が多い	
	段丘堆積物	tr	粘土質砂礫層で、礫の大部分は風化している	コア材と使用可 量的に少ない
中生代 白垩系	粘板岩	sl	黒色粘板岩で一部で干枚岩状を呈し、一般に脆い岩片化	骨材として供量の試験すべきである
	粘板岩 緑色岩互層	Alt	細互層であるが脆弱な所と堅硬な所がある	
	緑色岩	slg	灰～緑色の岩石で多くは片状化しやすく一部は現状を呈す	

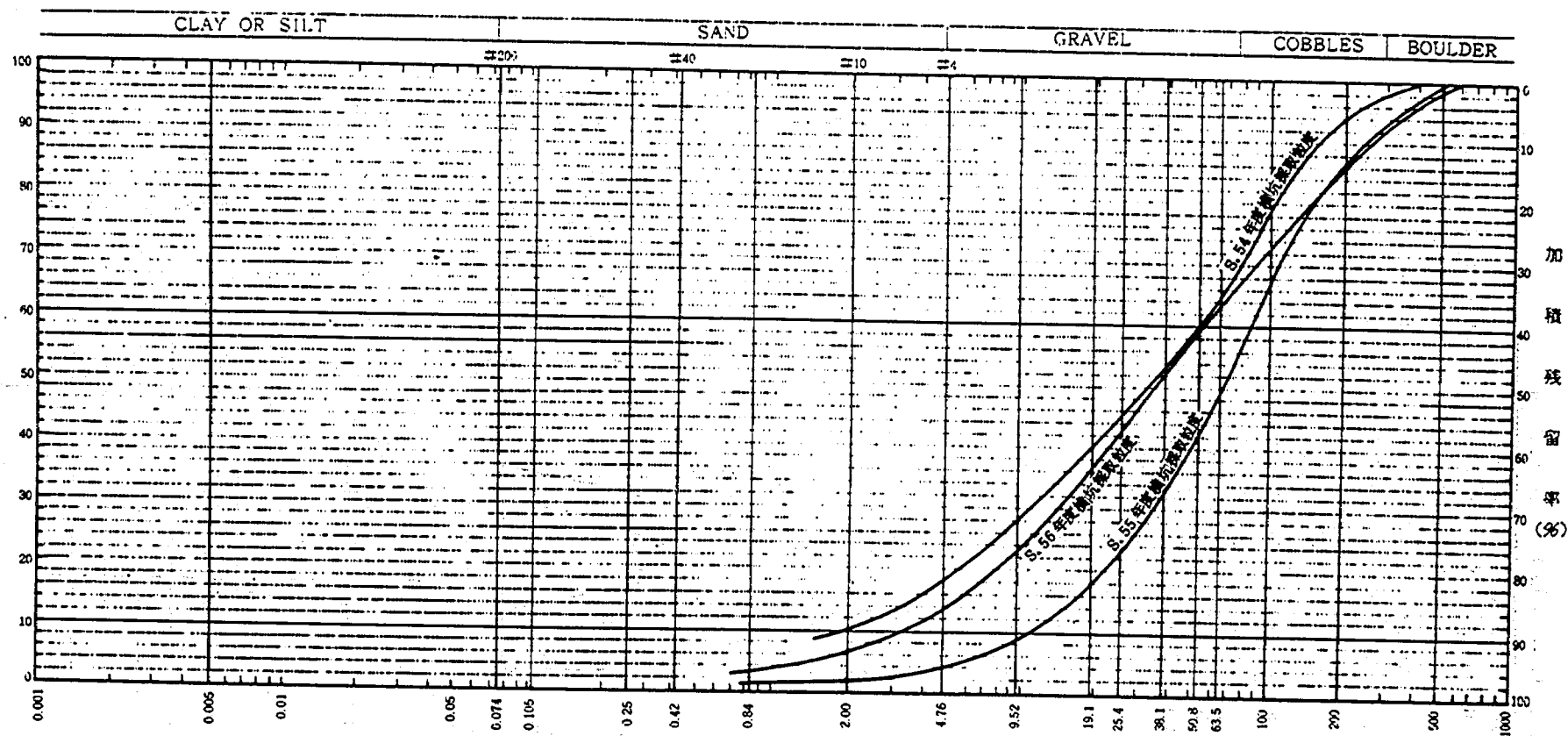
図-2 原石山地質横断図

表-6. ロック材料の横坑内採取方法

ダ ム 名		辺野喜 (沖縄, 北部ダム)						
横 坑 名		BA-60 (EL=59 m)			BA-60 (EL=59 m)			
試 験 区 間 (m)		14 m 地点			39 m 地点			
試 験 年 月 日		S. 55.10 ~ S. 55.10			S. 56.7.7 ~ S. 56.7.31			
岩 種		粘 板 岩	年代	中生代	粘 板 岩	年代	中生代	
岩 級		~ 平均:			~ 平均:			
弾 性 波 速 度 (km/sec)		1.3 ~ 1.5	平均: 1.4		2.0 ~ 2.2	平均: 2.1		
一 軸 強 度 (kg/cm ²)		1,120 ~ 1,530	平均: 1,325		1,120 ~ 1,530	平均: 1,325		
物 性 値 (4.76 mm 以上)	真 比 重 (Gg)	2.744 ~ 2.754	平均: 2.750		2.742 ~ 2.763	平均: 2.749		
	表 乾 比 重 (Ga)	2.691 ~ 2.728	平均: 2.712		2.706 ~ 2.727	平均: 2.716		
	絶 乾 比 重 (Gb)	2.653 ~ 2.713	平均: 2.688		2.672 ~ 2.718	平均: 2.698		
	吸 水 率 % (Q)	0.55 ~ 1.17	平均: 0.81		0.33 ~ 1.24	平均: 0.70		
採 取 方 法	穿 孔 長 (m)	1.3			0.7 ~ 0.8			
	穿 孔 径 (mm)	32			32			
	穿 孔 数 (本)	8			20			
	火 薬 の 種 類	ダイナマイト (2号梗)			ダイナマイト (2号梗)			
	全 火 薬 使 用 量 (kg)	8.5			4.0			
	単 位 火 薬 使 用 量 (kg/m ³)	2.0			1.8			
	穿 孔 配 置	正面図および穿孔間隔						
		断面図および穿孔方向						
	地 山 休 積 (m ³)	4.2			2.2			
	総 重 量 (ton)	10.3 (2.5 t/m ³)			5.4 (2.4 t/m ³)			
	粒 度 分 布	総 重 量 (ton)	10.3	D ₁₀ = 13	D ₅₀ = 88	5.4	D ₁₀ = 3	D ₅₀ = 51
最 大 粒 径 (mm)		500			600			
加 積 通 過 率 (%)		200 (mm)	87		86			
		101.6 (mm)	65		73			
		63.5 (mm)	51		65			
		38.1 (mm)	33		54			
		19.1 (mm)	18		37			
		9.52 (mm)	8		23			
		4.76 (mm)	5		14			
2.0 (mm)	3		7					
備 考	1. 試験作業者 2. その他特記すべき事項 3. その他参考となる資料を 付録する		干枚岩化してやや脆弱					

D₁₀: 10% 粒径, D₅₀: 50% 粒径

加
積
通
過
率
(%)



加
積
殘
留
率
(%)

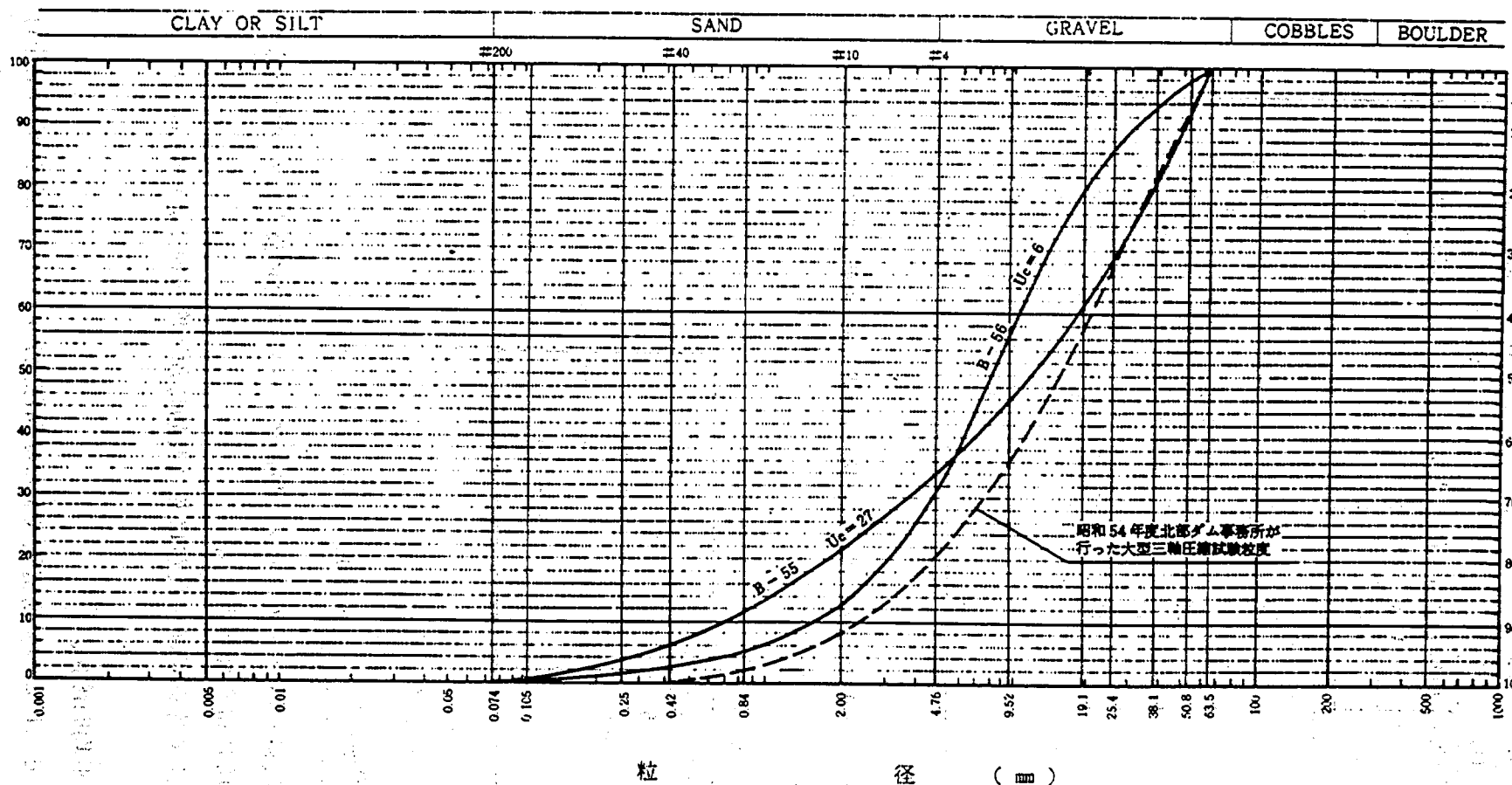
粒 径 (mm)

	S.54年度 採取粒度	S.55年度 採取粒度	S.56年度 採取粒度		S.54年度 採取粒度	S.55年度 採取粒度	S.56年度 採取粒度
最大粒径 mm	400	500	600	D ₈₅ 粒径 mm	120	190	190
最小粒径 mm	2 以下	0.84 以下	0.84 以下	均等係数 U _c	27	6	17
D ₁₀ 粒径 mm	1.9	13	3	曲率係数 U _c			
D ₁₅ 粒径 mm	3.7	17	5.2	比重			
D ₅₀ 粒径 mm	32	64	35	吸水量 %			
D ₆₀ 粒径 mm	50.7	88	51				

图-3 横坑内採取粒度分布

加
積
通
過
率
(%)

加
積
殘
留
率
(%)



	S.55年度 試験粒度	S.56年度 試験粒度	S.54年度 試験粒度		S.55年度 試験粒度	S.56年度 試験粒度	S.54年度 試験粒度
最大粒径 mm	63.5	63.5	63.5	D_{85} 粒径 mm	44	23	40
最小粒径 mm	0.074	0.074	0.42	均等係数 U_c	27	6	10
D_{10} 粒径 mm	0.7	1.75	2.2	曲率係数 U_c			
D_{15} 粒径 mm	1.2	2.1	3.5	比 重			
D_{50} 粒径 mm	12	8.4	17	吸水量 %			
D_{60} 粒径 mm	19	10.5	22				

図-4 試験粒度分布

表-7. 試験粒度分布

粒 径 (mm)	B - 55		B - 56	
	U _c = 27		U _c = 6	
	重量百分率(%)	加積通加率(%)	重量百分率(%)	加積通加率(%)
63.5		100		100
50.8	8	92	2	98
38.1	12	80	5	93
25.4	10	70	6	87
19.1	10	60	6	81
9.52	14	46	26	55
4.76	12	34	24	31
2.0	12	22	18	13
0.84	11	11	8	5
0.42	5	6	2	3
0.074	6	0	3	0

(3) 大型三軸圧縮試験

均等係数が6と27の試験粒度分布の各々について二種類の供試体初期密度を設定してせん断試験を行った。試験ケースを表-8に示す。

表-8. 試験 ケ ー ス

均 等 係 数	設定相対密度	材 料
27	45 %	B - 55
	85 %	
6	45 %	B - 56
	85 %	

相対密度は下記の定義による値である。

$$\text{相対密度(\%)} = \frac{e_{\max} - e}{e_{\max} - e_{\min}} \times 100 \dots\dots\dots (3)$$

$e_{\max}$: 締固め試験で試料をハンドスコップで静かにモールド内に投入した状態で締固めを行わない時に得られた間隙比。

$e_{\min}$: 振動締固め条件で片側重錘枚数が15枚(振動時加速度が約4g)の時に得られた間隙比。

e : 供試体の初期平均間隙比。

各々の試験粒度分布条件で二種類の初期密度(または間隙比)について三軸圧縮試験を行った理由は、初期密度の相違が強度定数に与える影響を求めると得られた密度と強度定数の関係から異なる密度状態で期得できる強度定数を内挿または外挿によって推定しようと

するためである。

初期密度の設定は、設計密度を考慮したものと内挿または外挿するために前者の密度状態の間隙比に 0.1 程度の間隙比の差を与えた密度状態を対象とした。

4. 試験結果

4.1. 材料の性質

搬入材料についての比重および吸水量試験の結果を表-9, 図-5 に示す。なお、表中における比重および吸水率は以下の定義によるものである。

$$\text{表乾比重 } G_a = \frac{B}{B - C}$$

$$\text{絶乾比重 } G_b = \frac{A}{B - C}$$

$$\text{JIS A 1202 に対応した比重 } G_g = \frac{A}{A - C}$$

$$\text{吸水率 } Q = \frac{B - A}{A} \times 100 (\%)$$

A : 絶乾重量 B : 表乾重量 C : 水中重量

測定結果より真比重 (G_g) の値は 2.74~2.78 であり粘板岩としては一般的な値であると考えられる。絶乾比重 (G_b) は 2.65~2.72 の範囲にあり、また吸水率も 0.33~1.24% と小さく粒径別のバラツキも少なく安定した値を示している。B-55 と B-56 材料の比重および吸水率の差は少なく採取箇所の相違が現われていない。

点載荷圧裂試験の結果を図-6 に示す。試験は自然乾燥状態 ($w < 1\%$) の粒子について行ったものである。測定値にバラツキがあるが、粒径が小さな方が点載荷圧裂強度が大きい傾向を示している。材料の採取位置による強度の相違は顕著に認められない。試験結果からはほぼ 100 kg/cm^2 以上の点載荷圧裂強度 (引張強度) が得られており、一般に岩の一軸圧縮強度は引張強度の約 10 倍程度の値を示すことを考慮すると $1,000 \text{ kg/cm}^2$ 以上の一軸圧縮強度を有するロック材料であると考えられる。

粒子形状調査の結果を図-7~12 および表-10 に示す。調査結果からは、材料の採取箇所、採取方法および粒径サイズによる相違が認められず、板状および葉状に分類される形状の粒子が全体の 70% を占めており全体としては偏平であると判断することができる。

上記、材料の性質を求める試験結果より

- 1) 搬入材料の比重および吸水率のバラツキが少ない。
- 2) 比重が大きく吸水率が小さい。
- 3) 点載荷圧裂強度が 100 kg/cm^2 以上と大きい。
- 4) 一軸圧縮強度が $1,120 \sim 1,530 \text{ kg/cm}^2$ と大きい (北部ダム事務所の試験結果)。

以上の結果から堅硬なロック材料であると判断することができる。

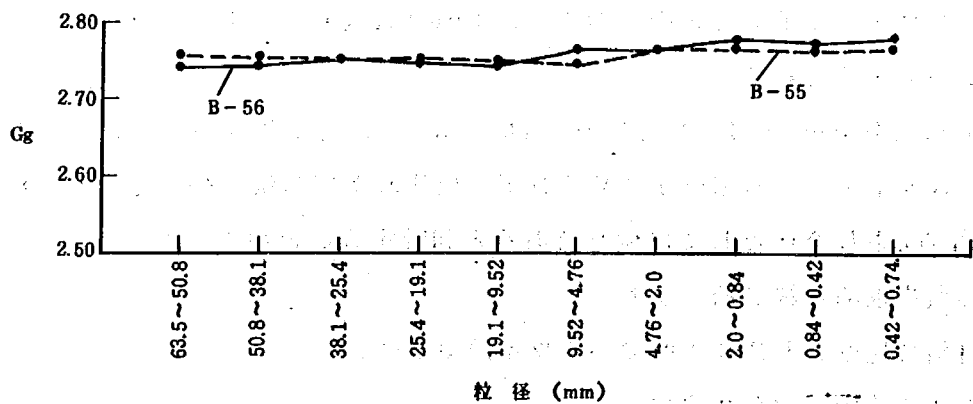
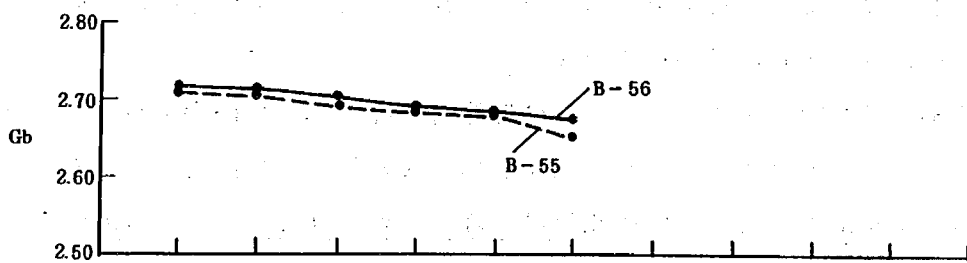
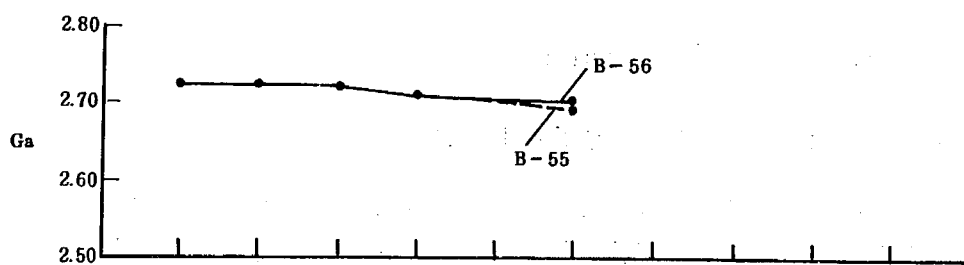
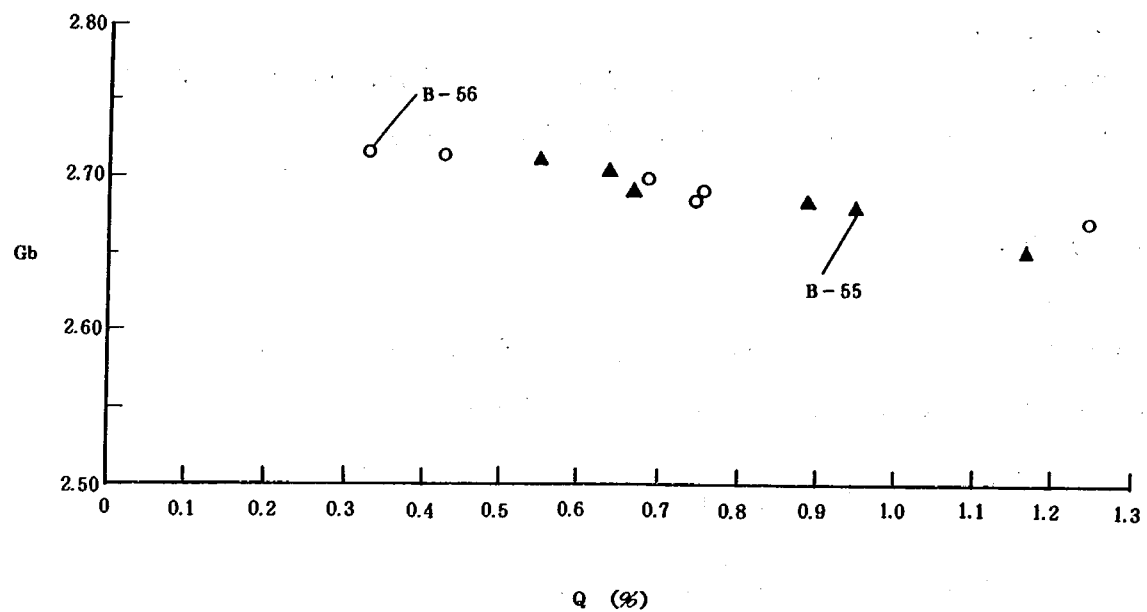


図-5 粒径と物性値

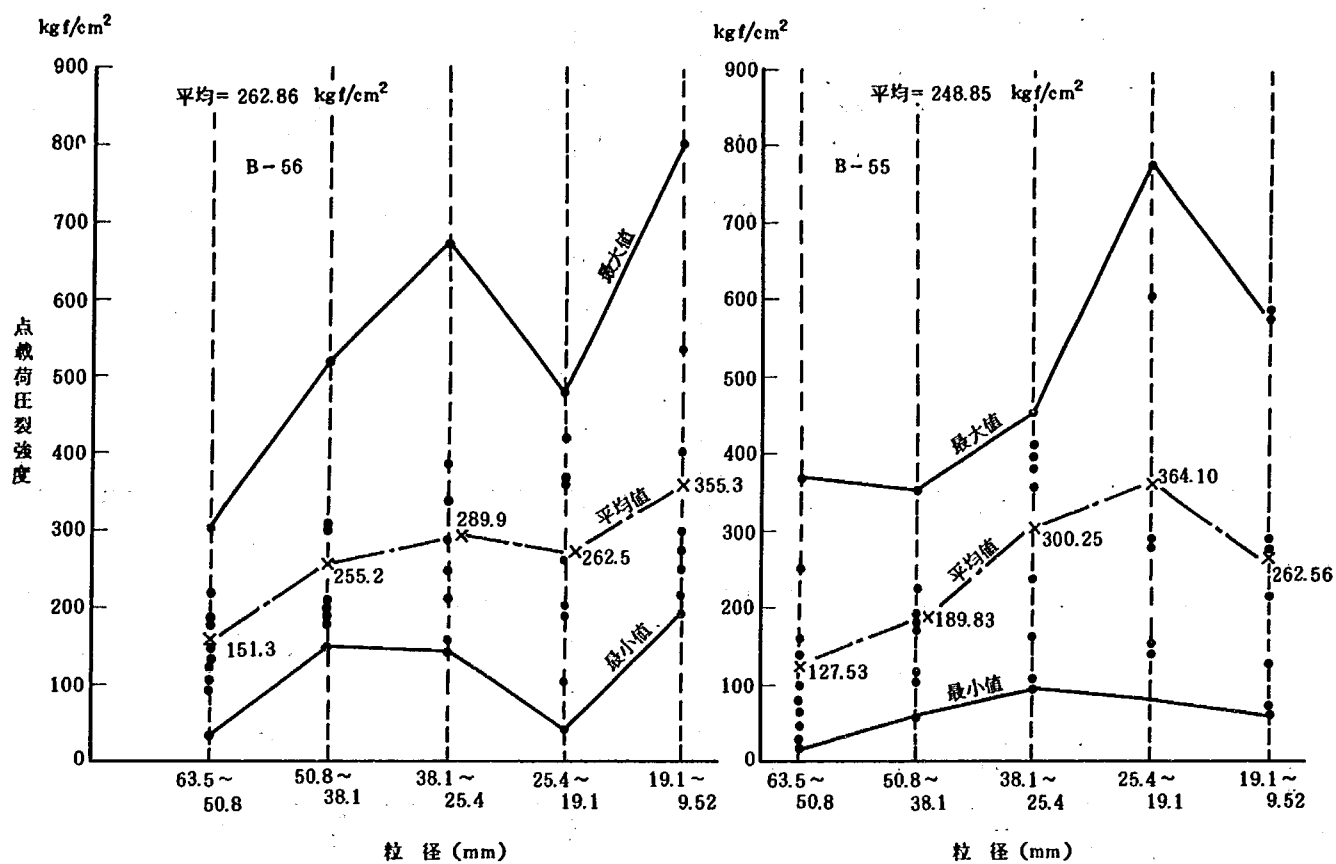


図-6 粒径別の点載荷圧裂強度

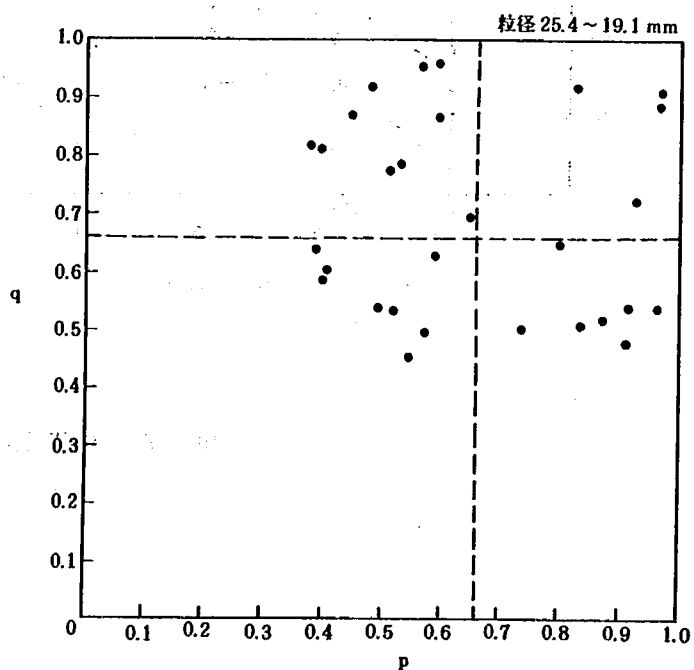
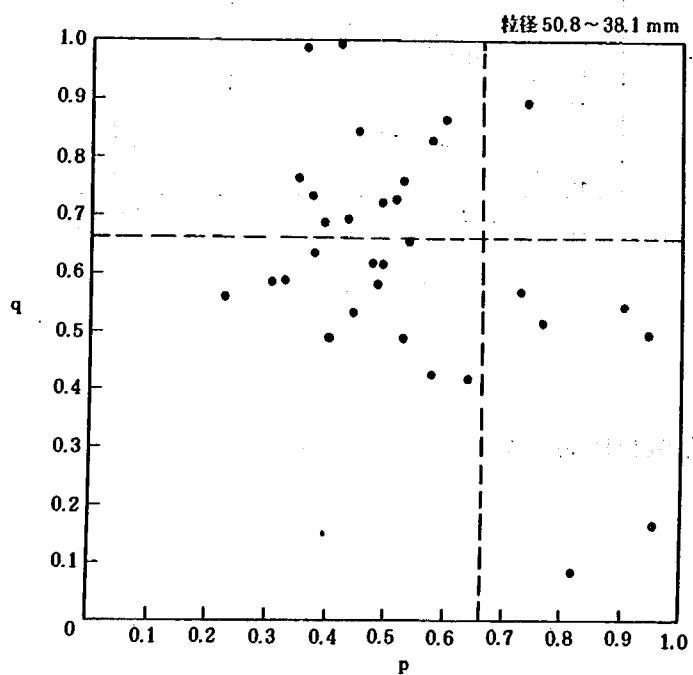
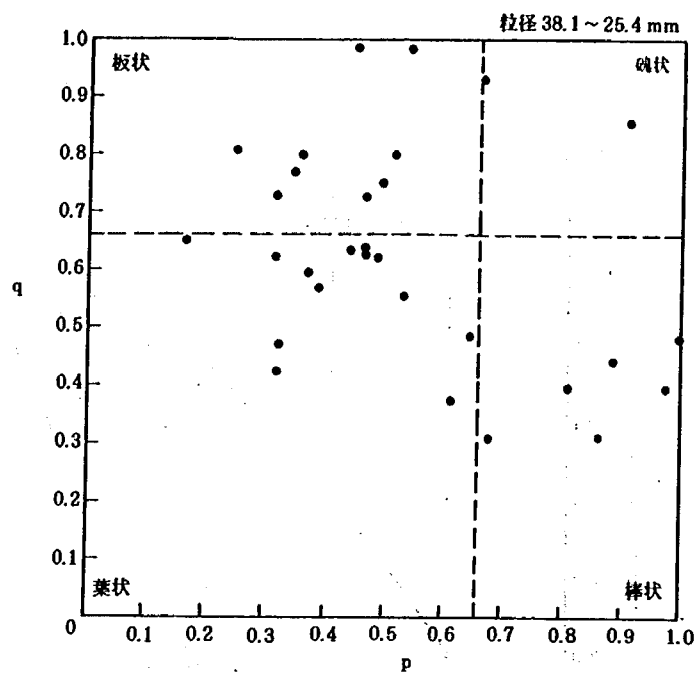
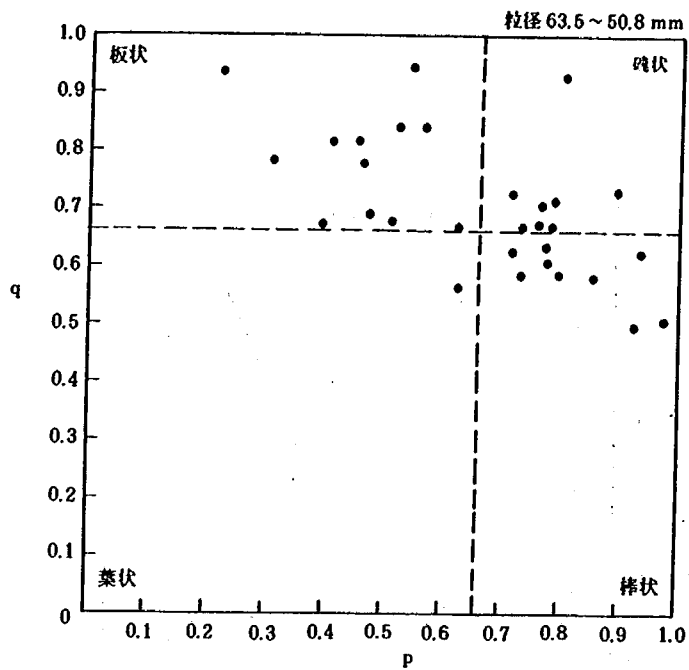


図-7 粒子形状の分布 (B-55)

図-8 粒子形状の分布 (B-55)

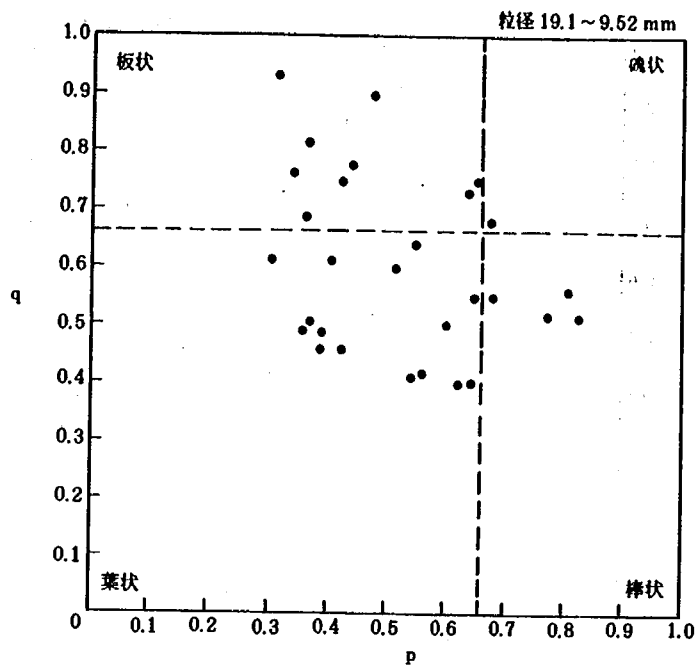


図 - 9 粒子形状の分布 (B - 55)

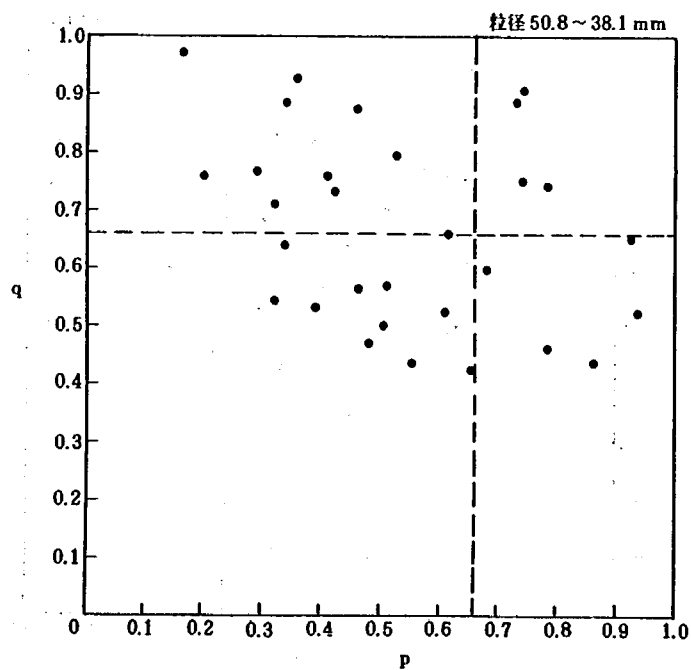
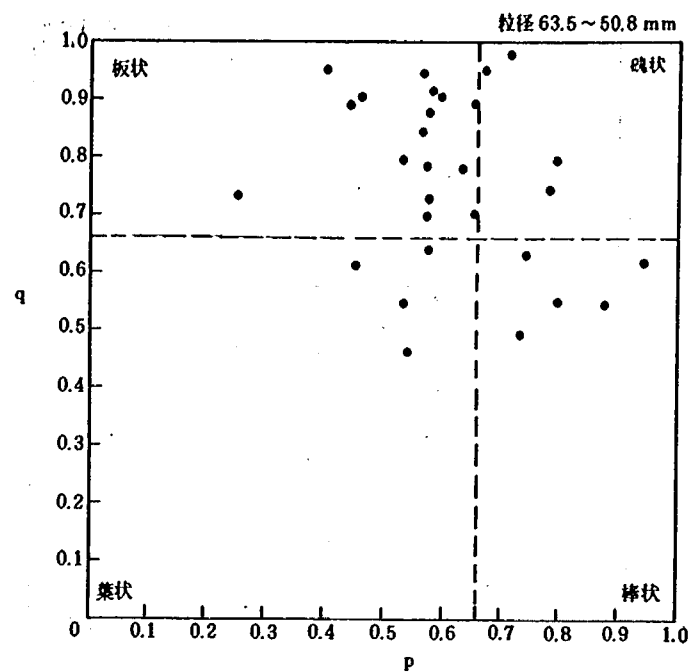


図 - 10 粒子形状の分布 (B - 56)

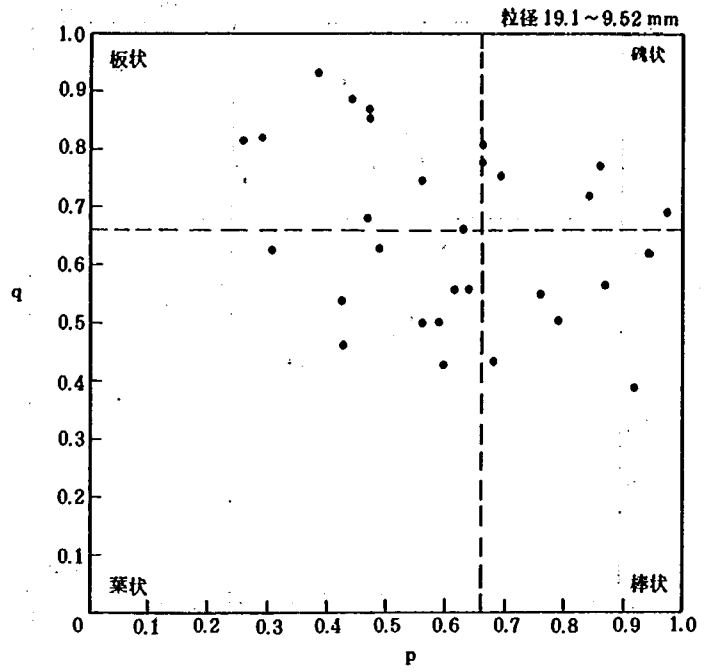
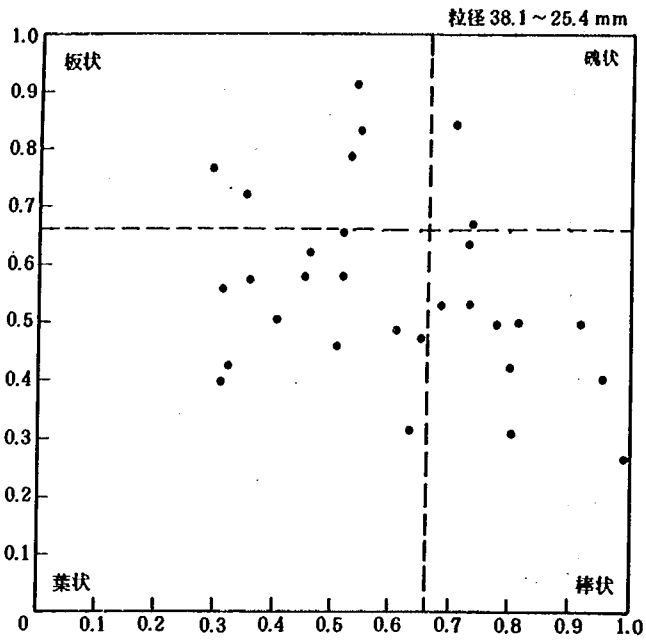


図 - 12 粒子形状の分布 (B - 56)

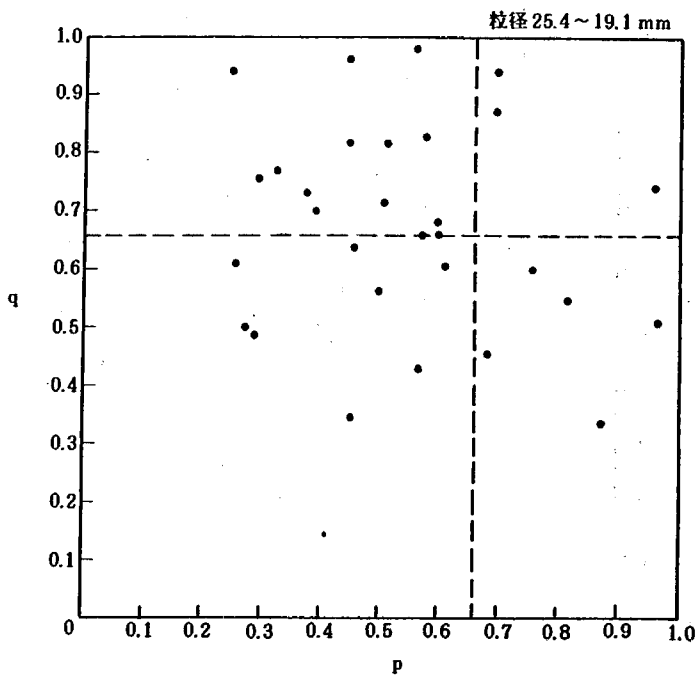


図 - 11 粒子形状の分布 (B - 56)

表-9. 比重および吸水率

昭和55年度試料 (B-55)

粒 径 (mm)	表乾比重 Ga	絶乾比重 Gb	真 比 重 Gg	吸 水 率 (%)
63.5 ~ 50.8	2.728	2.713	2.754	0.549
50.8 ~ 38.1	2.722	2.705	2.752	0.636
38.1 ~ 25.4	2.719	2.691	2.751	0.666
25.4 ~ 19.1	2.709	2.685	2.751	0.883
19.1 ~ 9.52	2.706	2.681	2.750	0.946
9.52 ~ 4.76	2.691	2.653	2.744	1.166
4.76 ~ 2.0	—	—	2.760	—
2.0 ~ 0.84	—	—	2.763	—
0.84 ~ 0.42	—	—	2.765	—
0.42 ~ 0.074	—	—	2.766	—
加重平均値		2.712	2.754	

昭和56年度試料 (B-56)

粒 径 (mm)	表乾比重 Ga	絶乾比重 Gb	真 比 重 Gg	吸 水 率 (%)
63.5 ~ 50.8	2.727	2.718	2.742	0.331
50.8 ~ 38.1	2.726	2.714	2.746	0.425
38.1 ~ 25.4	2.721	2.702	2.753	0.684
25.4 ~ 19.1	2.710	2.692	2.747	0.755
19.1 ~ 9.52	2.708	2.688	2.742	0.743
9.52 ~ 4.76	2.706	2.672	2.763	1.245
4.76 ~ 2.0	—	—	2.765	—
2.0 ~ 0.84	—	—	2.782	—
0.84 ~ 0.42	—	—	2.776	—
0.42 ~ 0.074	—	—	2.780	—
加重平均値		2.713	2.757	

表-10. 粒子形状の分布比率

S.55 (B-55)

(各粒径毎30個)

形状 \ 粒径(mm)	63.5~50.8	50.8~38.1	38.1~25.4	25.4~19.1	19.1~9.52	63.5~9.52
板 状	40 (%)	40 (%)	30 (%)	33 (%)	30 (%)	35 (%)
葉 状	3	43	43	30	53	35
礫 状	27	4	7	13	4	10
棒 状	30	13	20	24	13	20
判 別	板 状	葉 状	葉 状	板 状	葉 状	葉 状

S.56 (B-56)

形状 \ 粒径(mm)	63.5~50.8	50.8~38.1	38.1~25.4	25.4~19.1	19.1~9.52	63.5~9.52
板 状	61 (%)	37 (%)	20 (%)	46 (%)	37 (%)	40 (%)
葉 状	13	33	40	27	30	29
礫 状	13	13	7	10	13	11
棒 状	13	17	33	17	100	20
判 別	板 状	板 状	葉 状	板 状	板 状	板 状

4.2 締固め試験

図-13に加速度および片側偏心重錘枚数と間隙比および乾燥密度の関係を示す。なお、間隙比は絶乾比重を用いて求めた値である。

均等係数が6および27の粒度状態とも加速度と間隙比の関係は加速度の増加に伴い間隙比は減少するが、加速度がほぼ3 g以上では顕著な締固め効果が認められない。また、同一締固め条件（同じ加速度の大きさ）で得られた間隙比についてみると、均等係数が27の粒度分布の方が均等が6の粒度分布よりもほぼ一定して0.08程度小さな値が現われている。

ここで、片側偏心重錘枚数が15枚（加速度が約4 g）の締固め条件で得られた間隙比を最小間隙比と定義すると、二種類の粒度組成で得られた最小間隙比は

$$\text{均等係数 } U_c = 6 \text{ の場合が } e_{\min} = 0.321$$

$$\text{均等係数 } U_c = 27 \text{ の場合が } e_{\min} = 0.239$$

である。他ダムのロック材料（主に火成岩類）についてフィルダム研究室で同様な締固め試験を実施した結果を、均等係数と最小間隙比の関係で整理して得られた図-14に本試験結果をプロットして比較すると平均的な締固まり程度を示している。

粒度試験より振動締固めによって生じた粒子破碎率は締固め加速度が約4 gの条件で3.6～4.7 %と少ない値であった。また、破碎を生じた粒径範囲の傾向は顕著に認められない。

4.3 大型三軸圧縮試験

(1) 供試体初期間隙比

せん断試験を行った時の供試体初期平均間隙比を表-11に示す。表中の間隙比は絶乾比重（ G_b ）により算出した値である。

表-11. 平均初期間隙比

材 料	均等係数 U_c	密度状態	平均間隙比 $\bar{e}_0$	相対密度 D_r (%)
B-55	27	Loose	0.401	45
		Dense	0.287	84
B-56	6	Loose	0.474	52
		Dense	0.373	84

(2) 応力とひずみの関係

応力～ひずみ曲線を図-15から図-18に示す。全ケースとも最大主応力差に対応した軸ひずみ（ ϵ_f ）および体積ひずみ（ ϵ_v ）は側圧（ σ_3 ）の増加に伴い増加する傾向を示している。

軸方向ひずみが15 %以内において明確な最大主応力差が現われているのは $U_c = 27$ で、 $\bar{e}_0 = 0.287$ 条件の試験結果だけである。

体積ひずみは主応力差の増加に伴って圧縮の傾向にあるが、圧縮から膨張の傾向に推移して行く場合には主応力差の最大値が現われており、供試体の初期密度が大きい方がその傾向が顕著である。

粒度	重錘	項目	γ_d (g/cm^3)	e	加速度 g	破砕率 (%)
Uc = 6	0		1.651	0.643	0	-
	1		1.686	0.609	0.28	-
	5		1.744	0.557	2.08	2.0
	10		2.031	0.336	2.86	-
	15		2.053	0.321	3.95	4.7
	15+T		2.073	0.309		-

粒度	重錘	項目	γ_d (g/cm^3)	e	加速度 g	破砕率 (%)
Uc = 27	0		1.771	0.531	0	-
	1		1.790	0.515	0.26	1.9
	5		1.914	0.417	1.64	4.2
	10		2.132	0.272	2.98	3.2
	15		2.189	0.239	4.14	3.6
	15+T		2.216	0.224		5.3

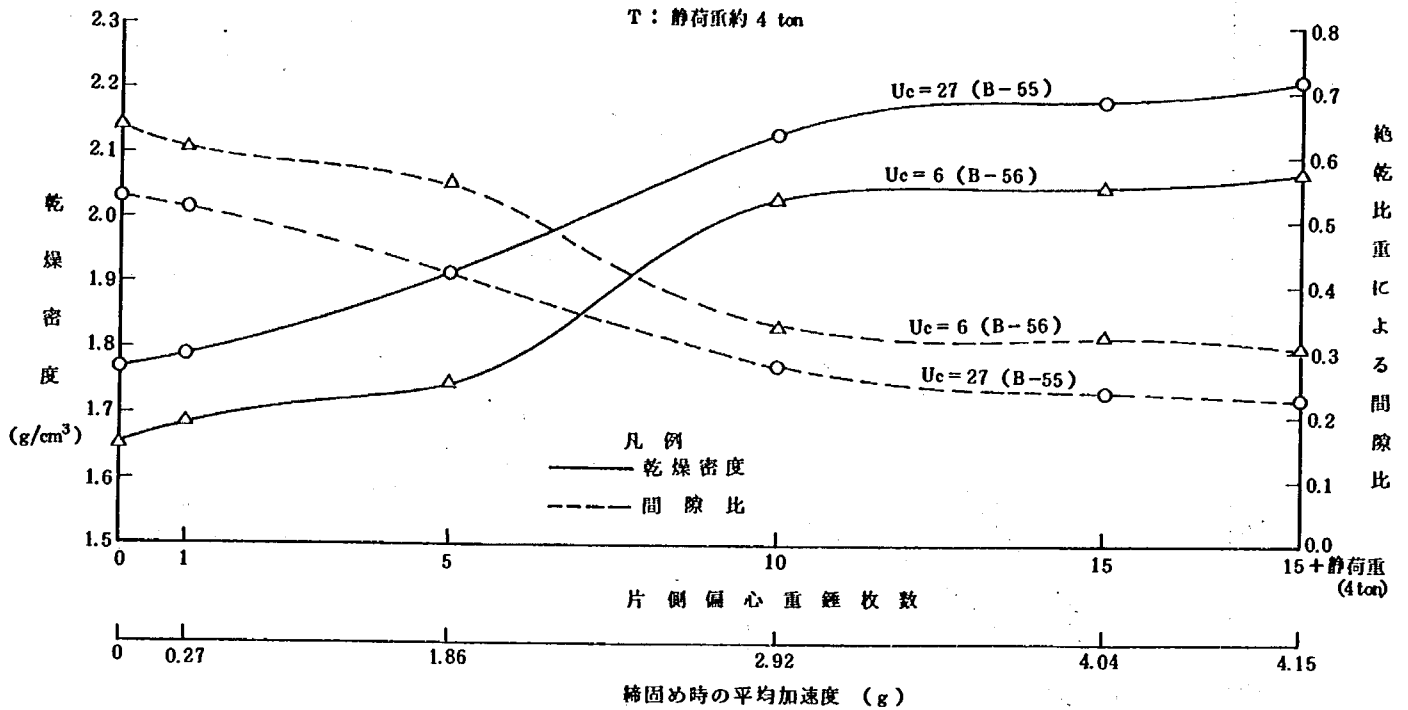


図 - 13 振動締固め試験結果

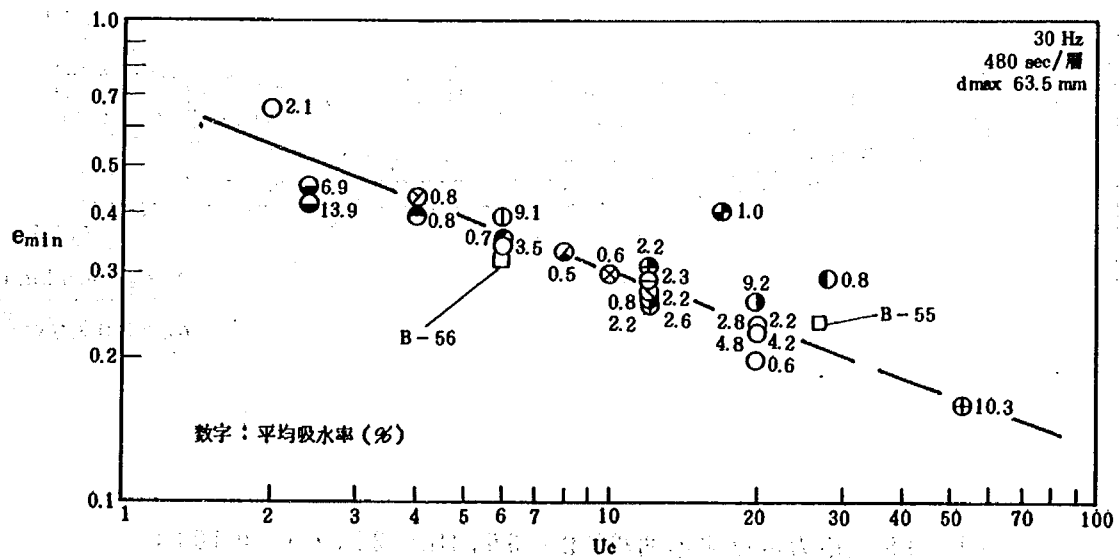


図 - 14 均等係数と最小間隙比

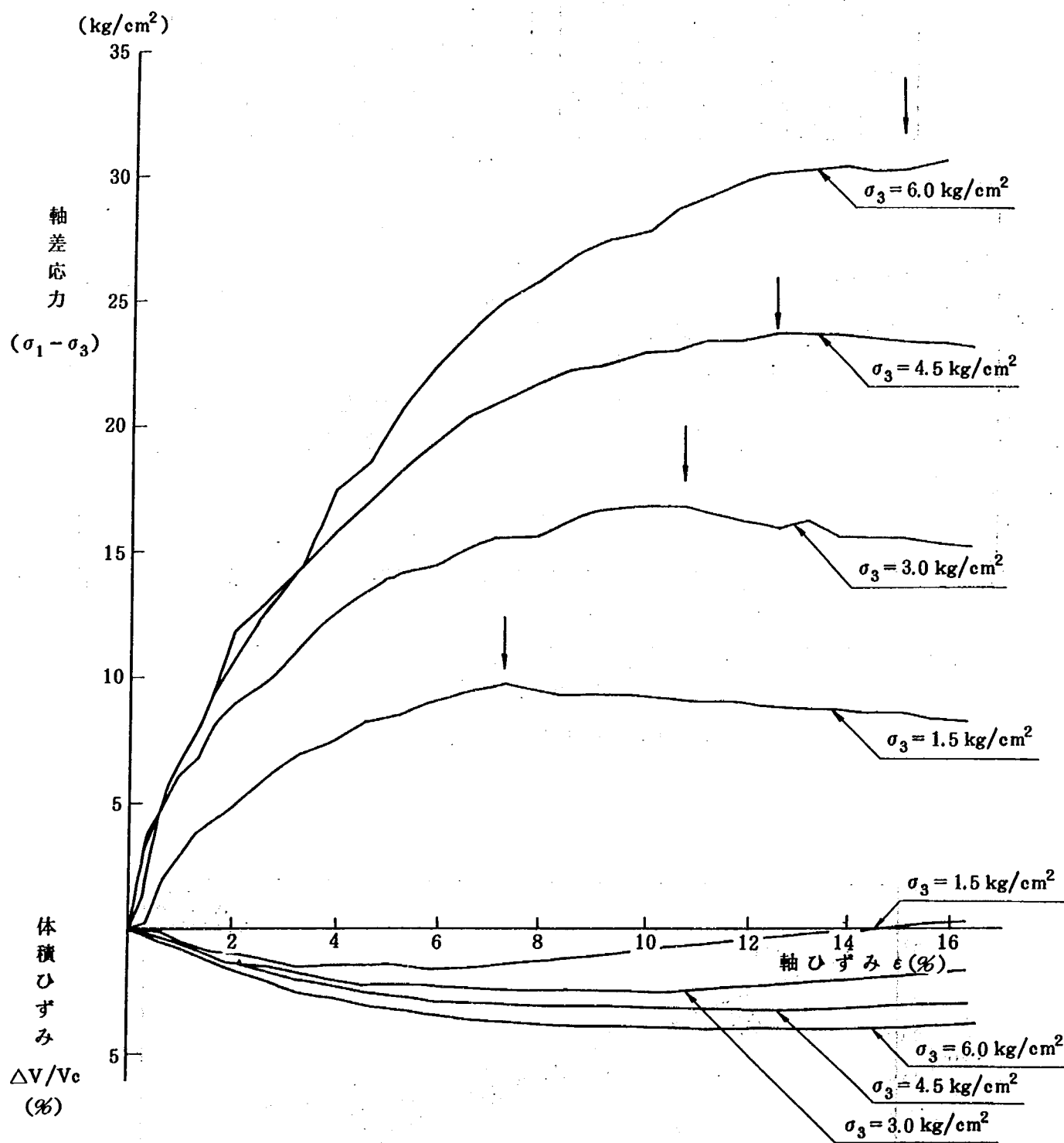


図 - 15 応力～ひずみ曲線 (B-55, $U_c = 27$, $\bar{e}_0 = 0.401$)

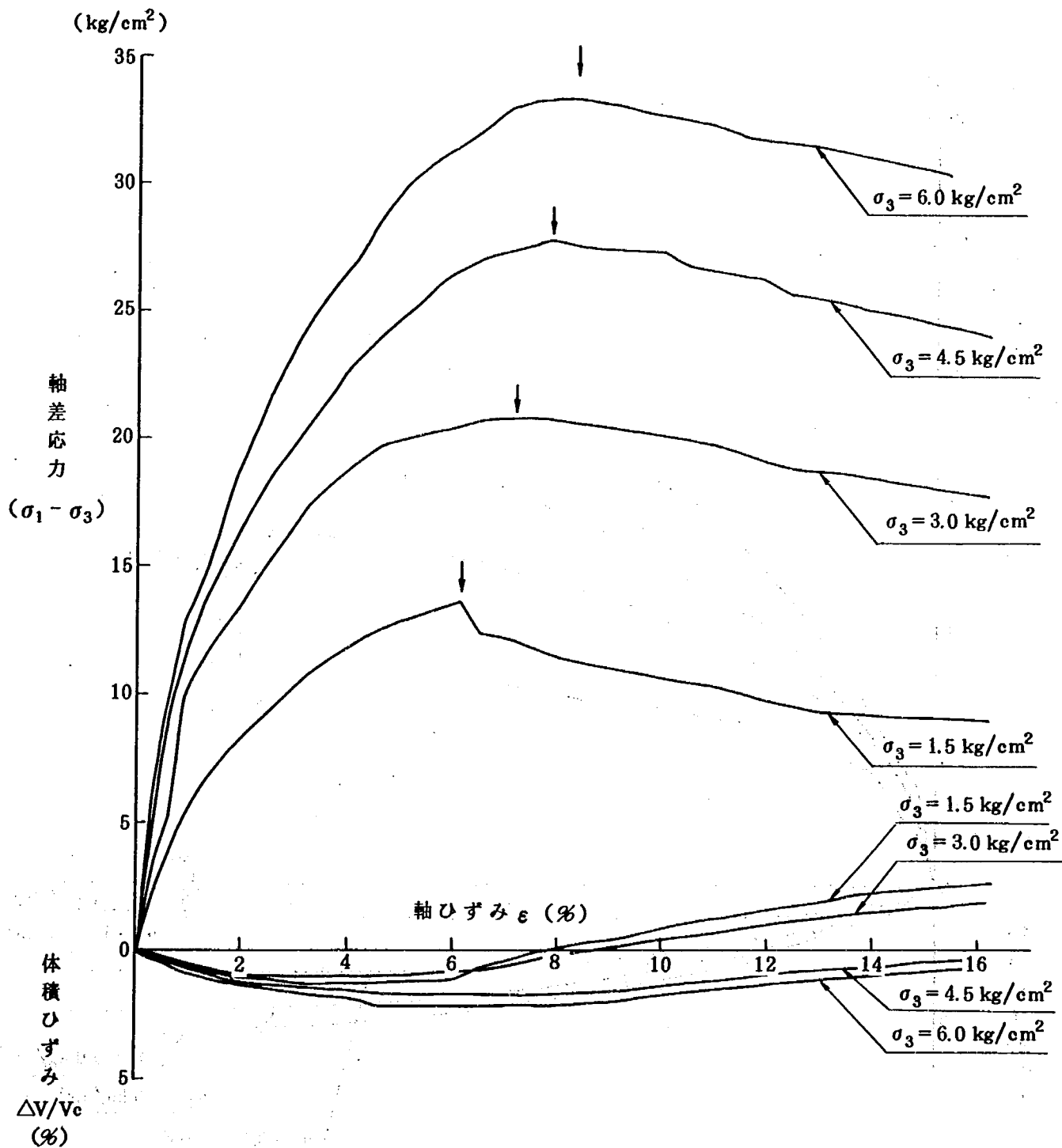


図-16 応力～ひずみ曲線 ($B = 55$, $U_c = 27$, $\bar{e}_o = 0.287$)

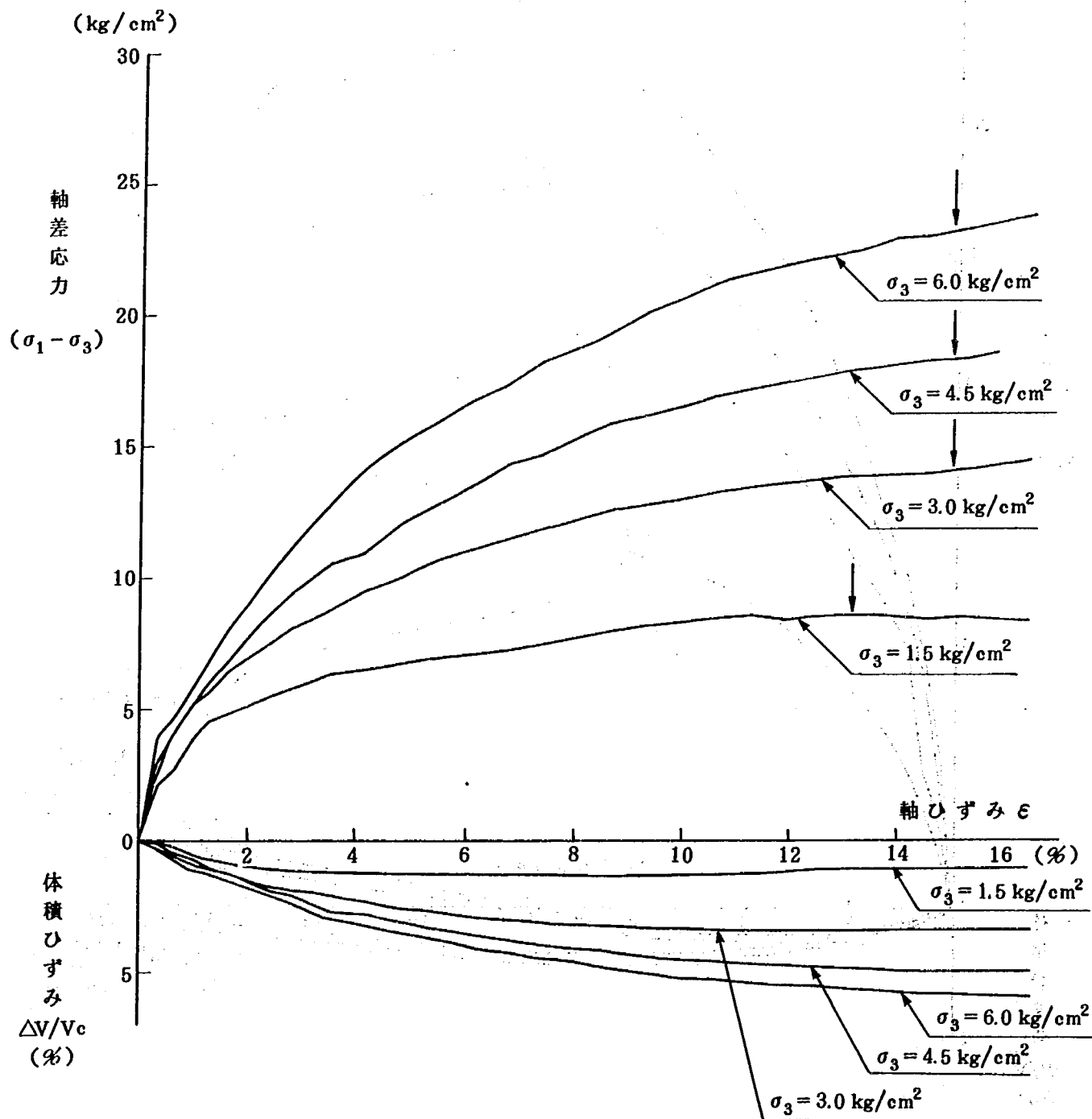


図-17 応力～ひずみ曲線 ($B=56$, $U_c=6$, $\bar{e}_0=0.474$)

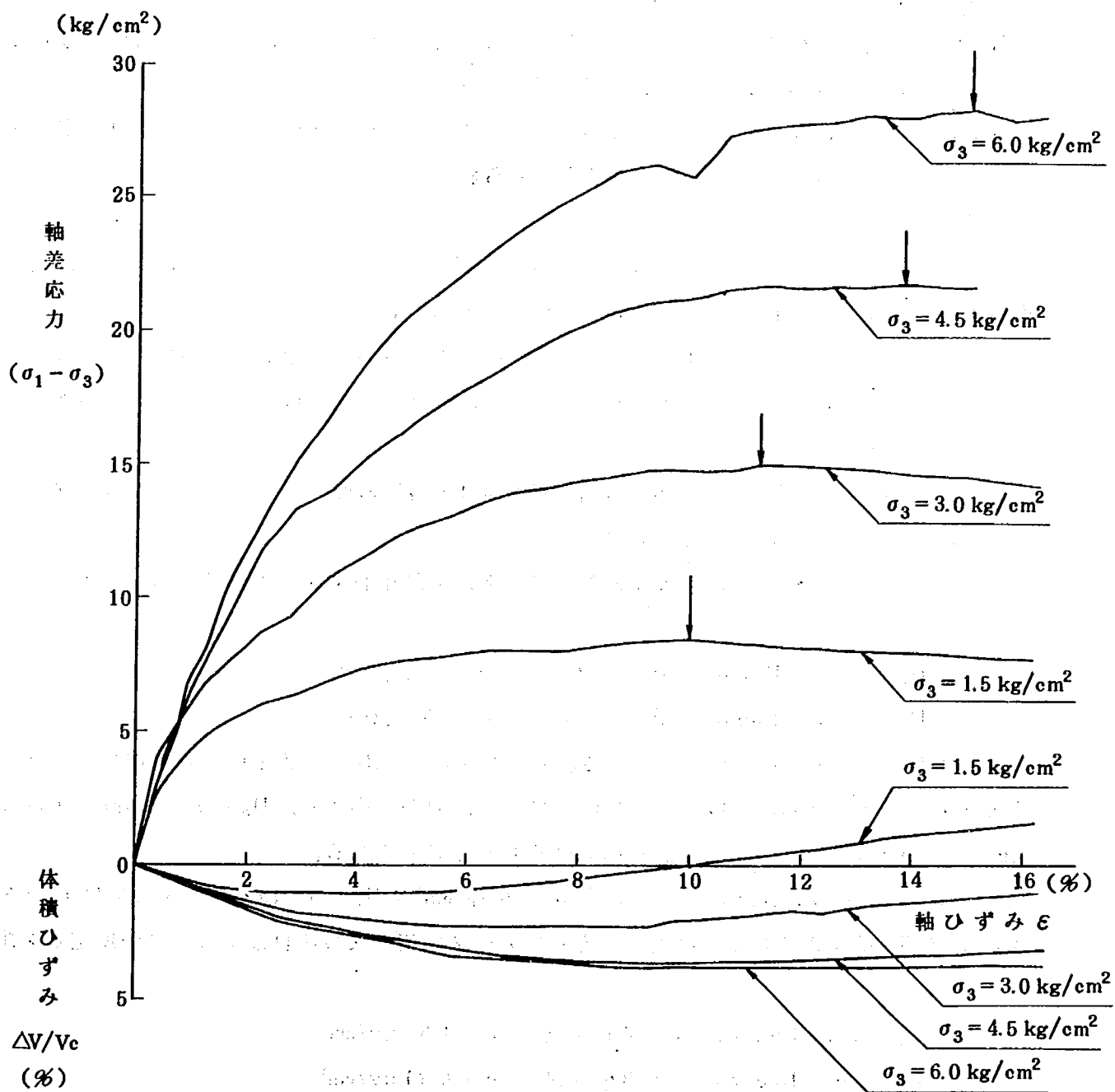


図-18 応力~ひずみ曲線 (B-56, $U_c=6$, $\bar{e}_0=0.373$)

側圧と割線変形係数の関係を図-19に示す。割線変形係数は $(\sigma_1 - \sigma_3)/\epsilon$ によって求めた値である。 E_f は $(\sigma_1 - \sigma_3)_f$ に、 E_{50} は $(\sigma_1 - \sigma_3)_f/2$ に対応した軸方向ひずみ(ϵ)によって求めた値である。

E_{50} および E_f は同程度の相対密度では均等係数の大きな粒度組成の方が大きな値となっている。また、均等係数の大きな方が密度が割線変形係数に与える影響が大きい。

以上のことから、粒度組成の良い方が応力増分に伴う変位量が少ないが、変形性は密度状態に大きく影響されるロック材料であると考えられる。

(3) 強度定数

モールの応力円と破壊包絡線を図-20から図-23に示す。強度定数の値は側圧と最大主応力差の関係より最小自乗法によって求めたものである。

均等係数が6の粒度組成では供試体の初期密度が大きなものは小さいものに比べ粘着力成分(c)が小さくて内部摩擦角(ϕ)が大きい。これは通常のロック材料にみられる傾向と一致したものである。

一方、均等係数が27の粒度組成の場合には供試体の初期密度が大きい方が粘着力成分が大きい、内部摩擦角はほとんど変らない。

破壊包絡線は4組の側圧と最大主力差のデータから最小自乗法によって求めたものであるが、

$$U_c = 27, \text{ Dense } \bar{e}_0 = 0.287, \sigma_3 = 6 \text{ kg/cm}^2$$

$$U_c = 6, \text{ Loose } \bar{e}_0 = 0.474, \sigma_3 = 3 \text{ kg/cm}^2$$

の応力円が破壊包絡線からはずれている。図-24の試験側圧と最大主応力差の関係から判断すると $U_c = 27, \text{ Dense}, \sigma_3 = 6 \text{ kg/cm}^2$ の最大主応力差が小さく、 $U_c = 6, \text{ Loose}, \sigma_3 = 3 \text{ kg/cm}^2$ の最大主応力差が大きく現われているものと考えられる。

ここで、 $U_c = 27, \text{ Dense}$ の場合には $\sigma_3 = 6 \text{ kg/cm}^2$ を $U_c = 6, \text{ Loose}$ の場合には $\sigma_3 = 3 \text{ kg/cm}^2$ を除いた3組の側圧と最大主応力差のデータを用いて最小自乗法により強度定数を求めると、

$$U_c = 27, \text{ Dense}, \phi = 44.46 \text{ 度}, c = 1.39 \text{ kg/cm}^2$$

$$U_c = 6, \text{ Loose}, \phi = 38.24 \text{ 度}, c = 0.91 \text{ kg/cm}^2$$

の値を得る。上記の値を含めて試験結果をとりまとめたものを表-12に示す。

初期間隙比と強度定数の関係を図-25に示す。一般にロック材料の内部摩擦角は密度が大きい方が小さいものより大きく現われることが知られている。しかし、均等係数が27の試験結果は密度の大きい方が小さいものより粘着力成分が大きく現われており、内部摩擦角がほとんど同じである。

図-25の回印は昭和54年度に北部ダム事務所が行った大型三軸圧縮試験(供試体直径30cm, 試験最大粒径63.5mm)の結果である。供試体の作成は、15kgのランマーで45cmの落下高を与えて5層に突固めたものである。供試体の作成時には8.8~12.6%の粒子破碎が生

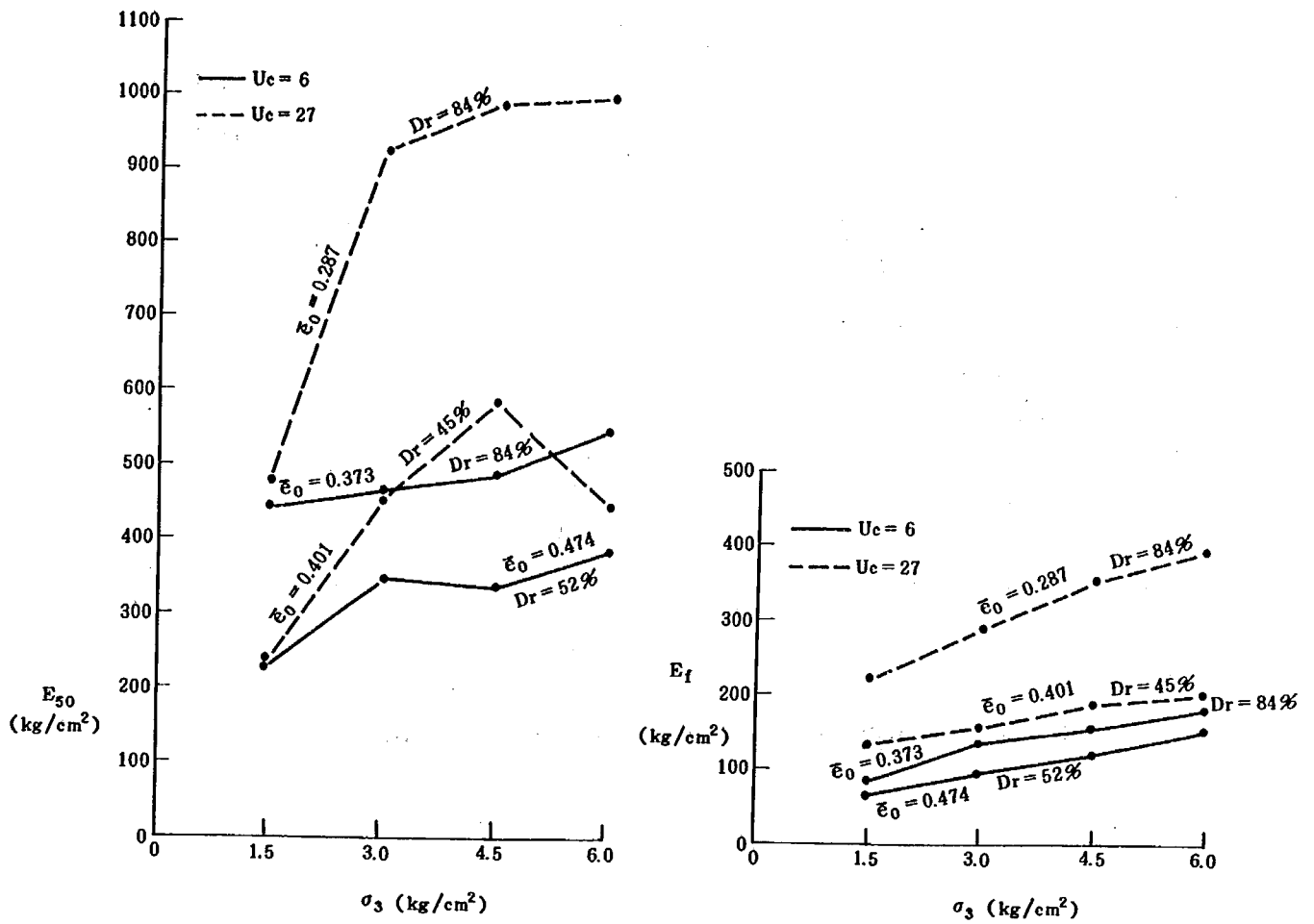


図-19 側圧と割線変形係数

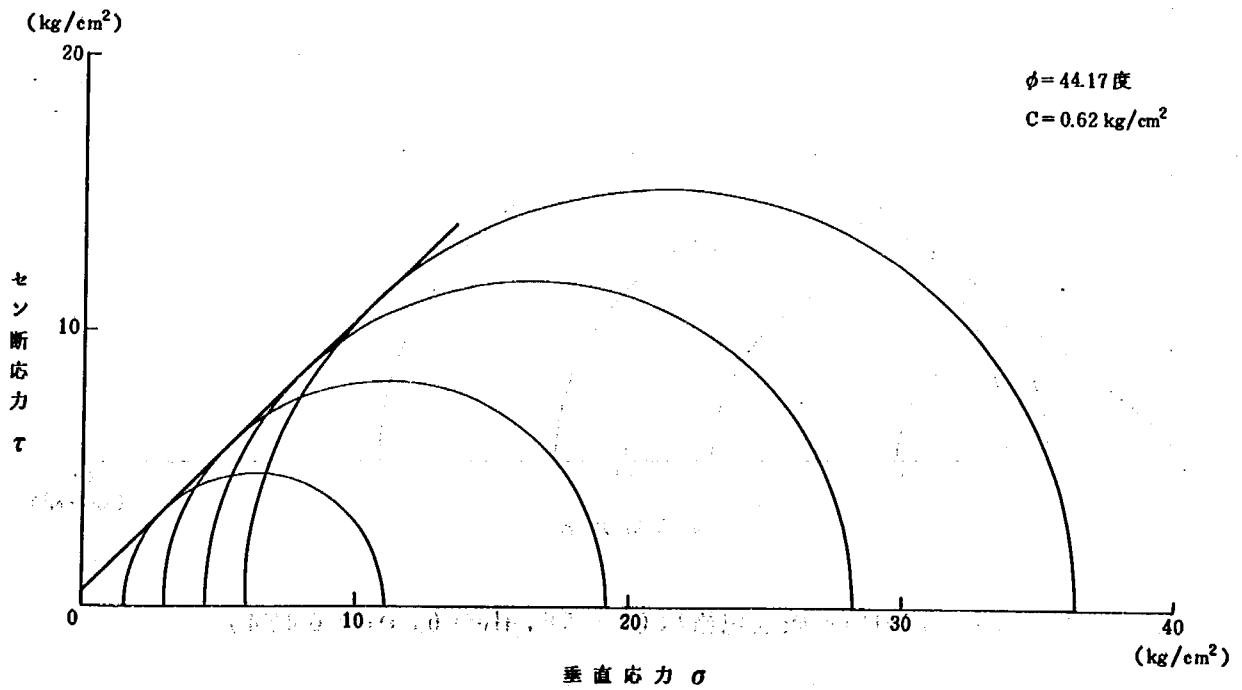


図-20 応力円と破壊包絡線 (B-55, $U_c = 27$, $\bar{\epsilon}_0 = 0.401$)

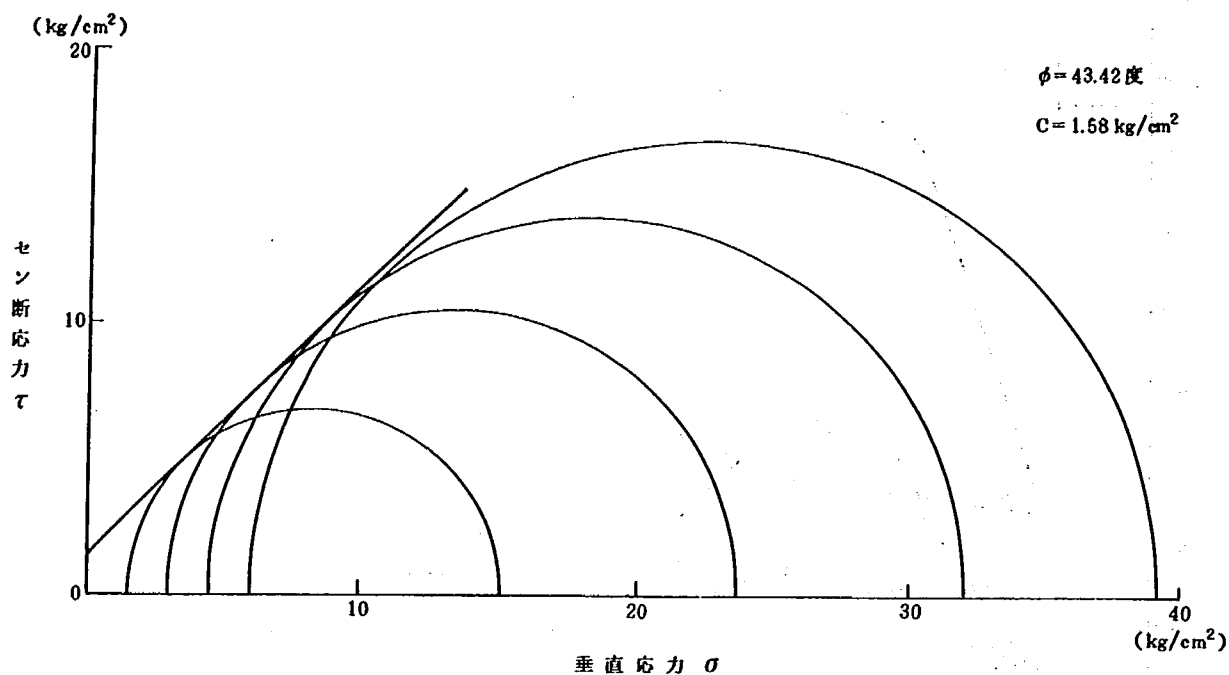


図-21 応力円と破壊包絡線 (B-55, $U_c = 27$, $\bar{e}_o = 0.287$)

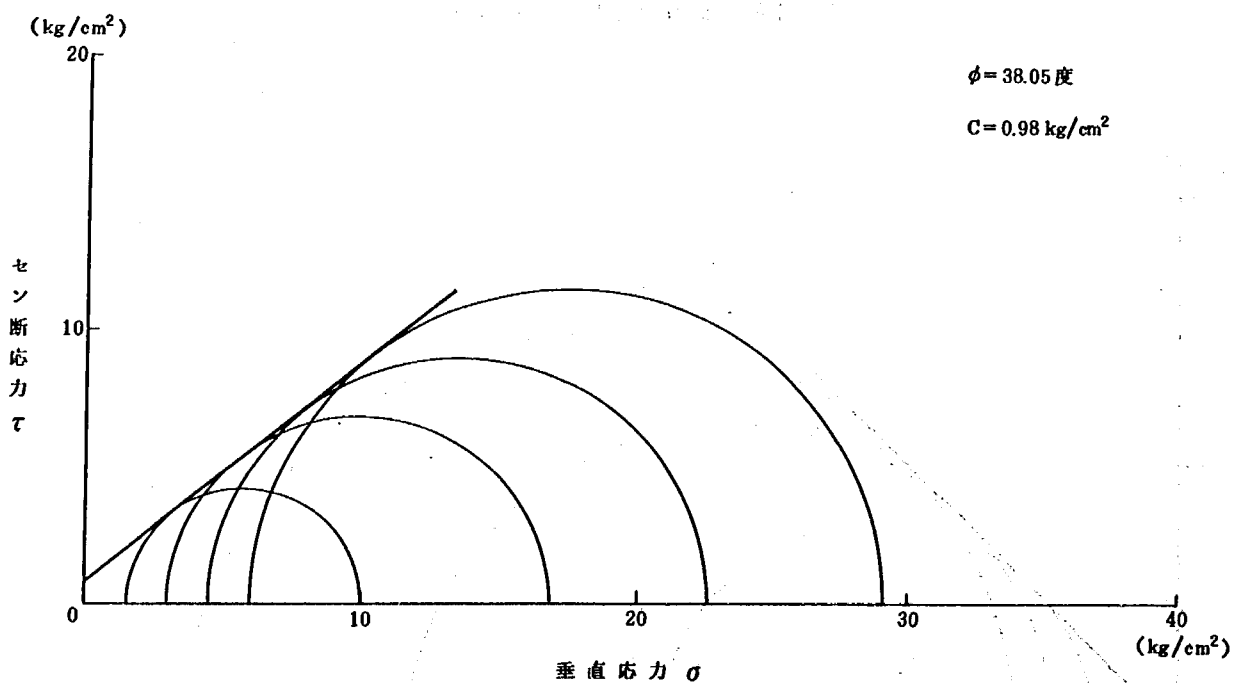


図-22 応力円と破壊包絡線 (B-56, $U_c = 6$, $\bar{e}_o = 0.474$)

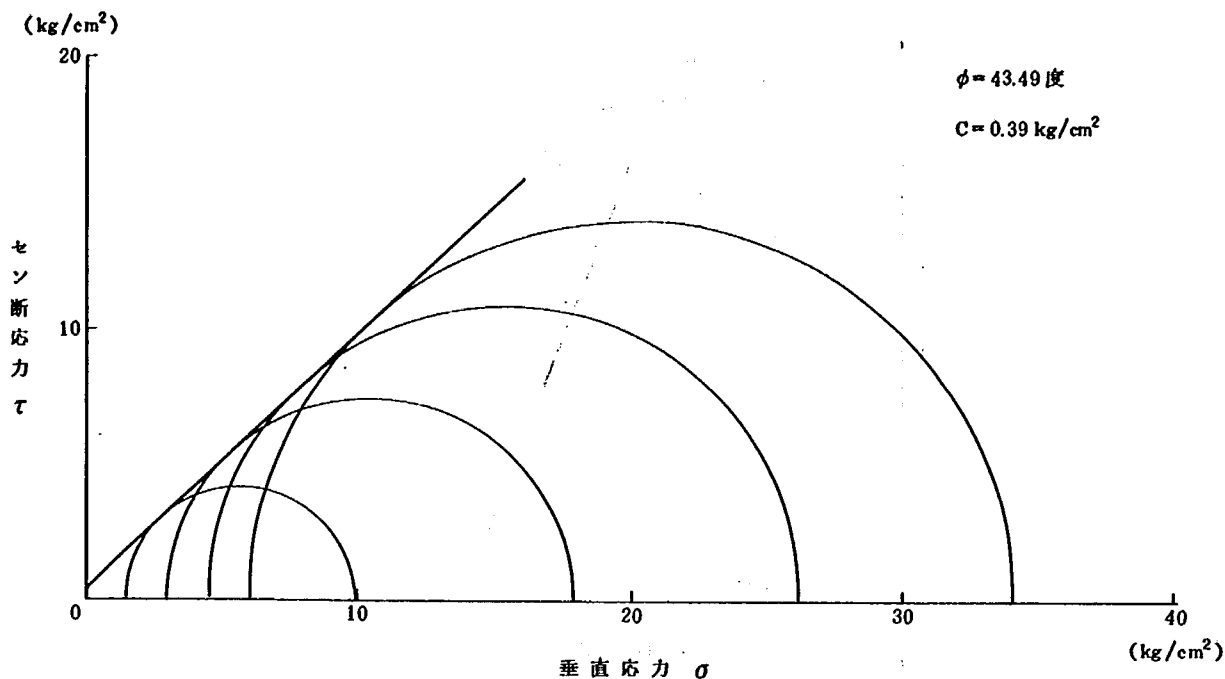


図-23 応力円と破壊包絡線 (B-56, $U_c = 6$, $\bar{e}_0 = 0.373$)

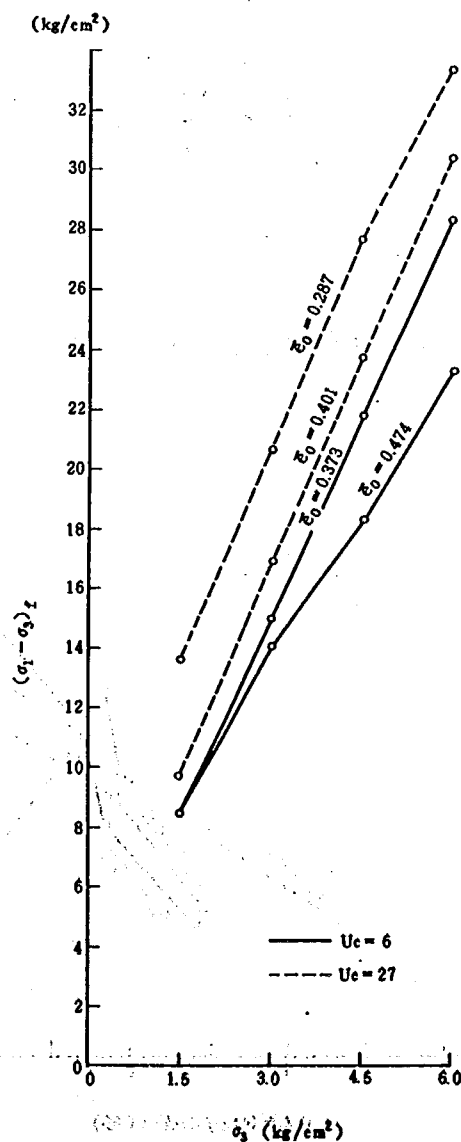


図-24 試験側圧と最大主応力差

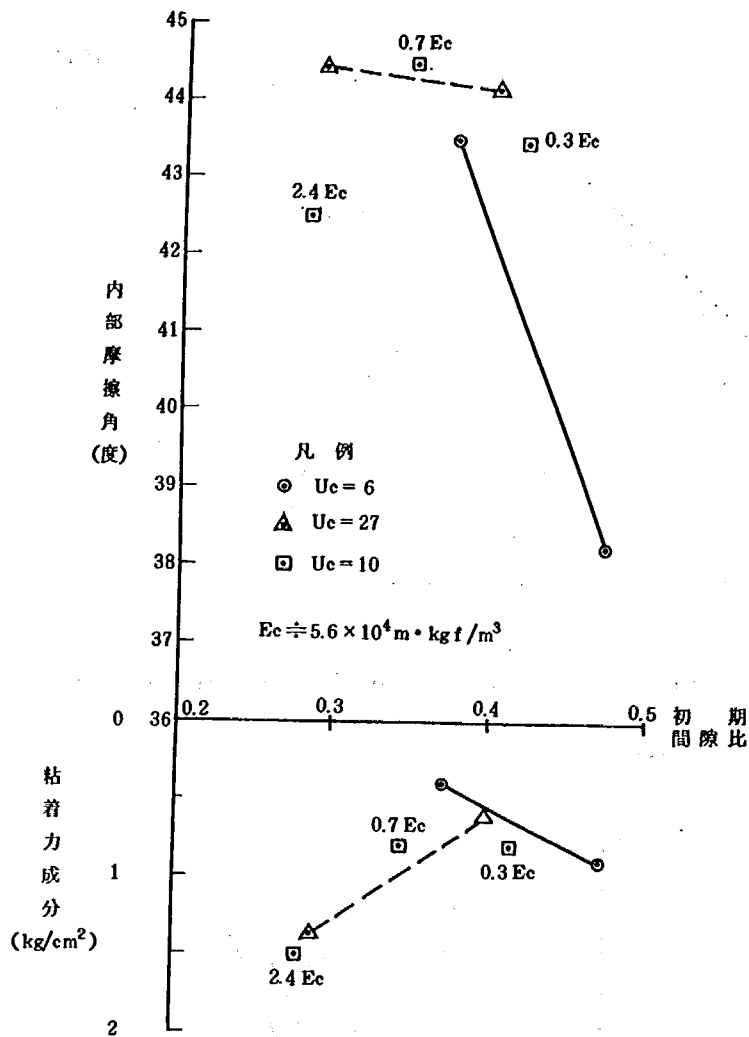


図-25 初期空隙比と強度定数

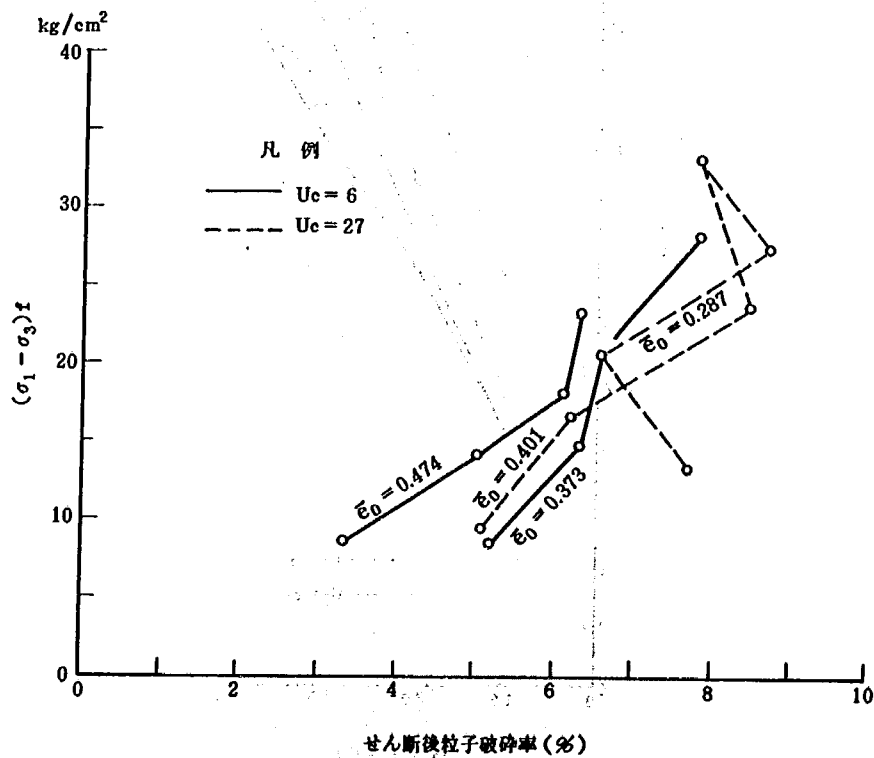


図-26 粒子破砕率と最大主応力差

表-12 大型三軸圧縮試験の結果一覧表

ケース名	均等係数 U_c 平均比重 G_b 平均吸水率 Q (%)	側圧 σ_3 (kg/cm ²)	初期乾燥密度 r_d (g/cm ³)	間隙比の変化			破壊時					E_{so} (kg/cm ²)	E_f (kg/cm ²)	粒子破砕率 B (%)	強度定数	
				初期 e_0	圧密後 e_c	破壊時 e_f	$(\sigma_1 - \sigma_3)_f$ (kg/cm ²)	$(\sigma_1 / \sigma_3)_f$	$\sigma_1 f$ (kg/cm ²)	ϵ_f (%)	$(\Delta V / V_c)_f$ (%)				ϕ (度)	C (kg/cm ²)
LOOSE (B-55)	$U_c = 27$ $G_b = 2.712$	1.5	1.937	0.400	0.358	0.338	9.69	7.46	11.19	7.30	1.48	235	133	5.1	44.17	0.62
		3.0	1.935	0.402	0.335	0.302	16.83	6.61	19.83	10.71	2.47	450	157	6.2		
		4.5	1.937	0.400	0.331	0.289	23.72	6.27	28.22	12.46	3.17	584	190	8.5		
		6.0	1.935	0.402	0.314	0.262	30.37	6.06	36.37	15.00	3.92	444	202	8.1		
DENSE (B-55)	$Q = 0.83$	1.5	2.109	0.286	0.217	0.203	13.59	10.06	15.09	6.16	1.18	478	221	7.7	43.42 (44.46)	1.58 (1.39)* ¹
		3.0	2.115	0.282	0.243	0.238	20.75	7.91	23.75	7.13	0.44	926	291	6.6		
		4.5	2.106	0.288	0.210	0.189	27.62	7.14	32.12	7.83	1.77	986	353	8.6		
		6.0	2.100	0.291	0.229	0.204	33.29	6.55	39.29	8.41	2.01	996	396	7.8		
LOOSE (B-56)	$U_c = 6$ $G_b = 2.713$	1.5	1.845	0.470	0.424	0.410	8.63	6.75	10.13	13.17	0.97	224	65	3.3	38.05 (38.24)	0.98 (0.91)* ²
		3.0	1.839	0.475	0.404	0.356	14.04	5.68	17.04	15.00	3.40	344	94	4.0		
		4.5	1.836	0.478	0.394	0.325	18.31	5.07	22.81	15.00	4.97	336	122	6.1		
		6.0	1.840	0.474	0.389	0.366	23.27	4.88	29.27	15.00	5.83	385	155	6.3		
DENSE (B-56)	$Q = 0.88$	1.5	1.975	0.374	0.340	0.341	8.47	6.65	9.97	9.89	-0.10	441	86	5.2	43.49	0.39
		3.0	1.976	0.373	0.323	0.299	14.96	5.99	17.96	11.21	1.84	464	133	6.3		
		4.5	1.976	0.373	0.306	0.261	21.78	5.84	26.28	13.84	3.45	486	157	6.7		
		6.0	1.976	0.373	0.300	0.251	28.27	5.71	34.27	15.00	3.75	545	188	7.8		

註：()内の強度定数について。*1の値は $\sigma_3 = 1.5, 3.0, 4.5 \text{ kg/cm}^2$ のデータで求めたもの。*2の値は $\sigma_3 = 1.5, 4.5, 6.0 \text{ kg/cm}^2$ のデータで求めたもの。

じている。

(4) 粒子破碎

粒子破碎率と最大主応力差の関係を図-26に示す。粒子破碎率はせん断後の値であり、最大主応力差が大きい方が小さなものより粒子破碎が多く生じているが3.3~8.7%と通常のロック材料に見られる値である。

粒径別の粒子破碎率を図-27~30に示す。破碎を生じて初期の重量百分率が減少している粒径は $U_c = 27$ の粒度分布で19.1mm以上の粒径(60%粒径以上), $U_c = 6$ の粒度分布で4.76mm以上の粒径(30%粒径以上)であり、粒度組成の悪い場合には広い粒径範囲で粒子の破碎が生じるものと考えられる。

北部ダム事務所が昭和54年度に行った大型三軸圧縮試験時(試験側圧が1.5, 3, 4.5, 6kg/cm²)に測定した粒子破碎率を表-13に示す。

表-13. せん断後の粒子破碎率

供試体作成時の突固めエネルギー	初期供試体密度 (r_d)	初期供試体間隙比 ($\bar{e}_0$)	粒子破碎率 (%)
0.3 E_c	1.9 t/m ³	0.416	8.8 ~ 12.3
0.7 E_c	2.0 t/m ³	0.345	13.1 ~ 14.8
2.4 E_c	2.1 t/m ³	0.281	15.8 ~ 19.6

本試験と比較して大きな破碎率となっている。これは、ランマーによる締固め時に生じた破碎率が含まれていることによるものと考えられる。

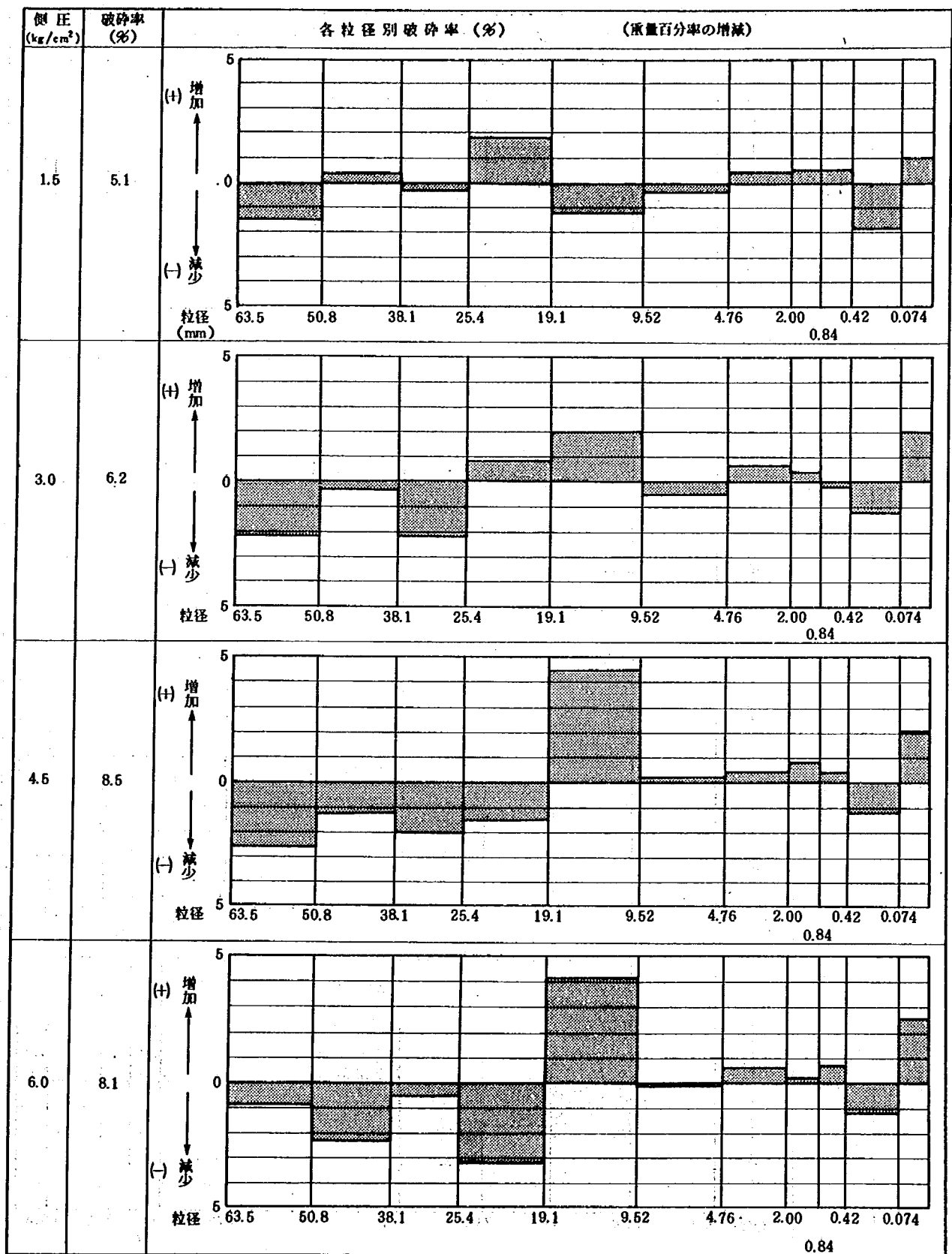


図-27 粒径別の粒子破碎率 ($B=55$, $U_c=27$, $\bar{e}_0=0.401$)

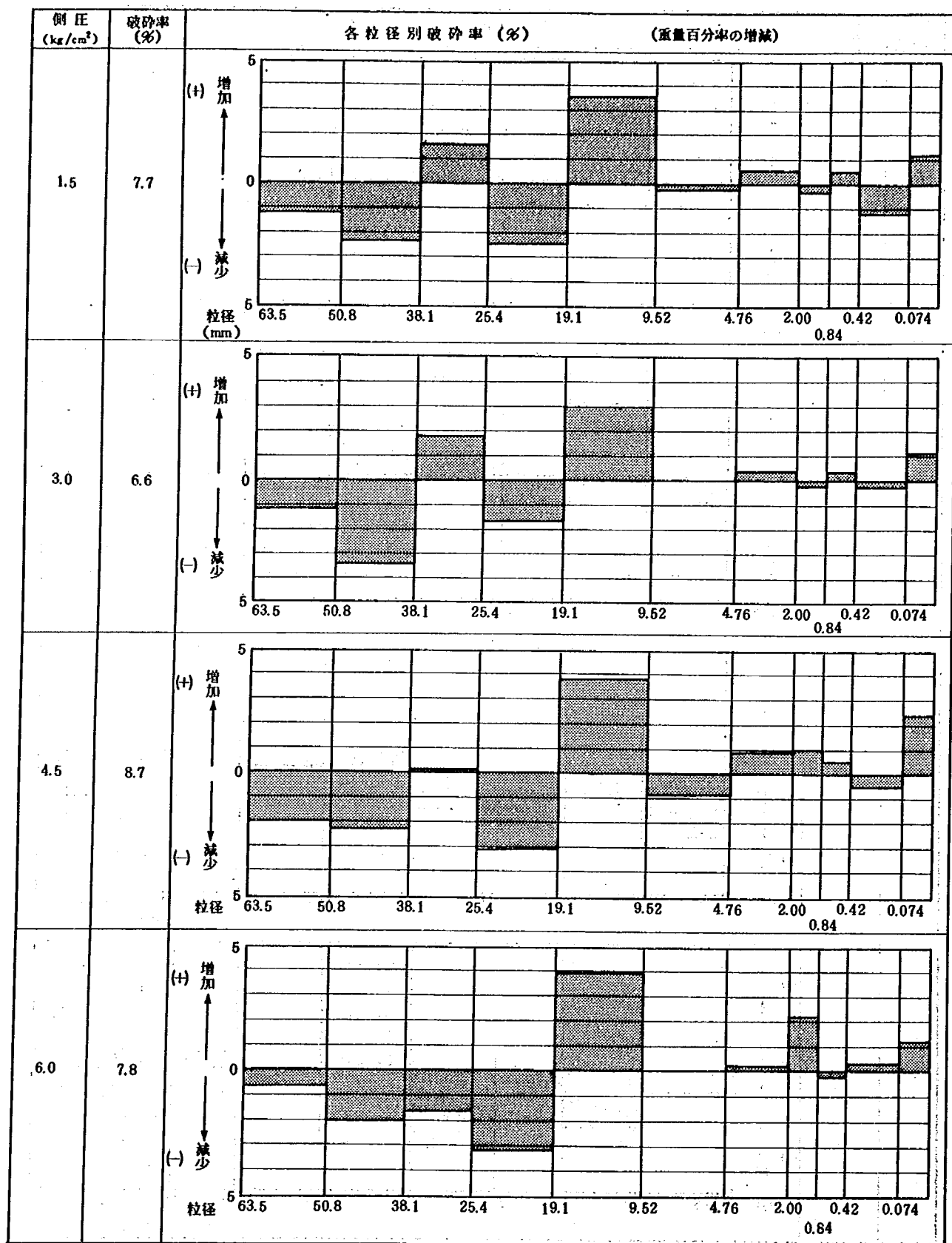


図 - 28 粒径別の粒子破砕率 ($B = 55$, $U_c = 27$, $\bar{e}_0 = 0.287$)

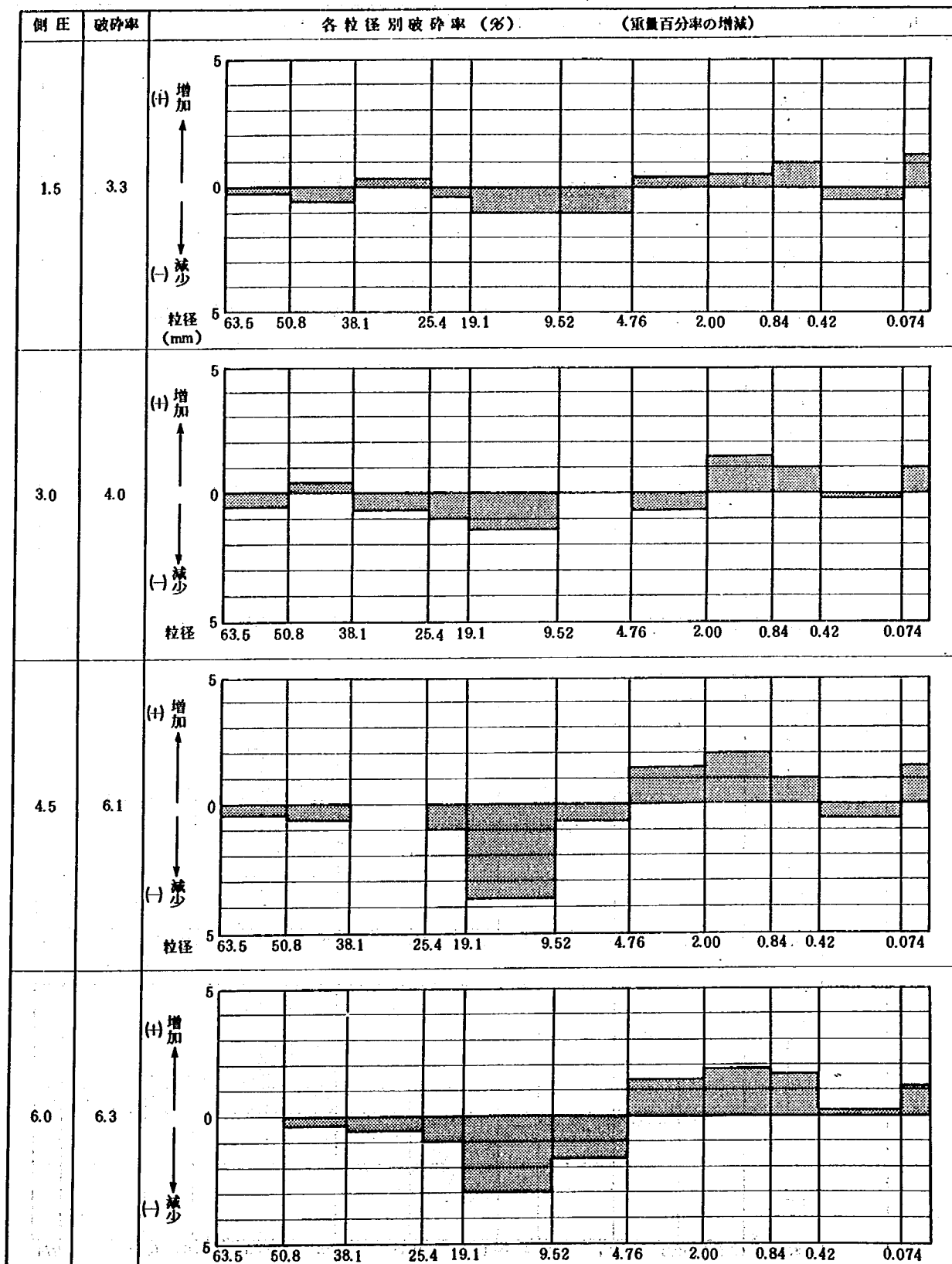


図-29 粒径別の粒子破砕率 ($B=56$, $U_c=6$, $\bar{e}_0=0.474$)

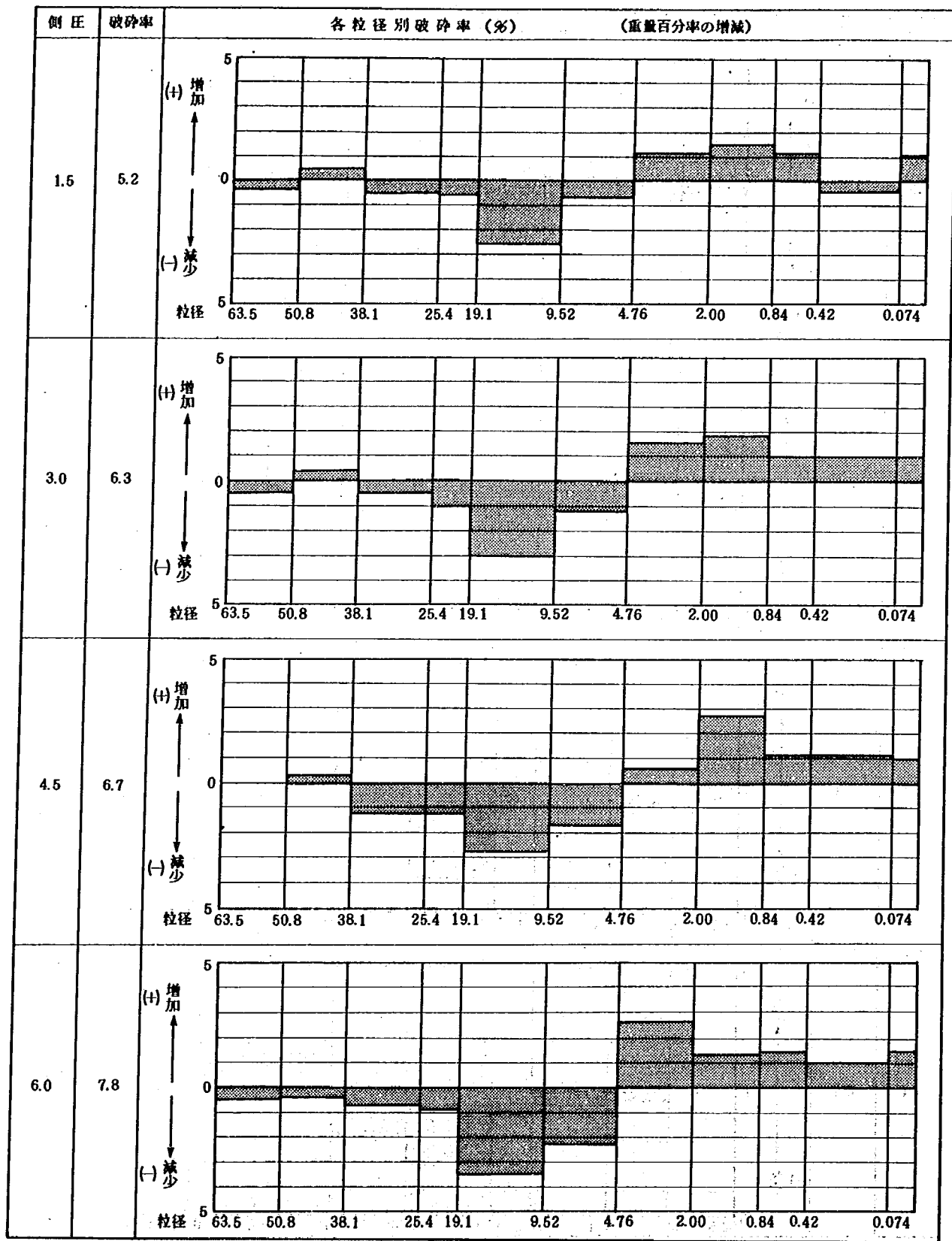


図-30 粒径別の粒子破碎率 (B-56, $U_c = 6$, $\bar{e}_0 = 0.373$)

5. 考 察

- (1) ロック材料の比重は、真比重 (G_g) で 2.74 ~ 2.78、絶乾比重 (G_b) で 2.65 ~ 2.72 の範囲にある。また、吸水率は 0.33 ~ 1.24 % の範囲にある。比重および吸水率の点では比重が大きく吸水率が小さいことから通常のロック材料として問題はない。
- (2) 粒子強度については、北部ダム事務所で行った一軸圧縮試験の結果 (1,120 ~ 1,530 kg/cm^2) と本試験で得られた点載荷圧裂強度 (ほぼ 100 kg/cm^2 以上) の値から判断して堅硬なロック材料であるといえる。
- (3) 締固まり特性および最小間隙比の値は通常のロック材料の粒度状態 ($U_c = 27$ および $U_c = 6$) でみられる値と大きな相違が認められない。しかし、粒子形状が通常のロック材料に比較して偏平であることから、材料の巻き出し厚さおよび転圧機種、転圧回数による締固まり特性を転圧試験によって求めておくことが望ましい。
- (4) 変形性については、粒度組成の良い方が E_{50} および E_f の割線変形係数が大きいと盛立て後の変形量は小さいと考えられるが、密度が変形性に与える影響が大きなロック材料である。
- (5) 粒度組成および密度の変化が内部摩擦に与える影響については、通常のロック材料にみられるような明瞭な傾向が得られなかった。主な要因は、粒子形状が極めて偏平であることによるものと考えられる。試験結果から判断すると、粒度組成の良い場合には密度変化による影響が少なく安定した内部摩擦角が期得できるものと考えられる。
- (6) 設計参考値の検討を行うと以下の値を得る。

設計参考値の検討は以下の手順で行うことにする。

- ① 設計密度は締固め試験で定義した相対密度が 85 % の値とする。
- ② 内部摩擦角の値は大型三軸圧縮試験で求められた圧密後間隙比と内部摩擦角のデータより求める。
- ③ 設計密度と内部摩擦角の間にはほぼ(4)式の最上式の関係があることを想定する。

$$\sin \phi = \frac{3 \cdot k_t}{2(1 + e) + k_t} \dots\dots\dots (4)$$

e : 間隙比, k_t : 三軸圧縮試験より求まる定数

- ④ 内部摩擦角の過大評価を避けるため本試験より得られた下限値の内部摩擦角の値を重視して設計内部摩擦角を求める。

現場での施工可能密度は一般に均等係数の大きなものより小さな粒度組成の方が小さいことから、施工可能な設計密度は均等係数が 6 の締固め試験データから求める。締固め試験結果は $e_{\max} = 0.643$, $e_{\min} = 0.321$ であるから $D_r = 85$ % の間隙比を求めると 0.37 となる。

以上から設計参考値の提案を表 - 14 に示す。また、内部摩擦角の試験値と参考値の関係を図 - 31 に示す。

表-14. 設計参考値

ゾーン	岩種	絶乾比重 G _b	真比重 G _g	乾燥密度 (r_d)	飽和重量 (r_{sat})	水中重量 (r_{sub})	ϕ (度)	C kg/cm ²
ロック	粘板岩	2.71	2.75	1.98 t/m ³	2.26 t/m ³	1.26 t/m ³	40	0

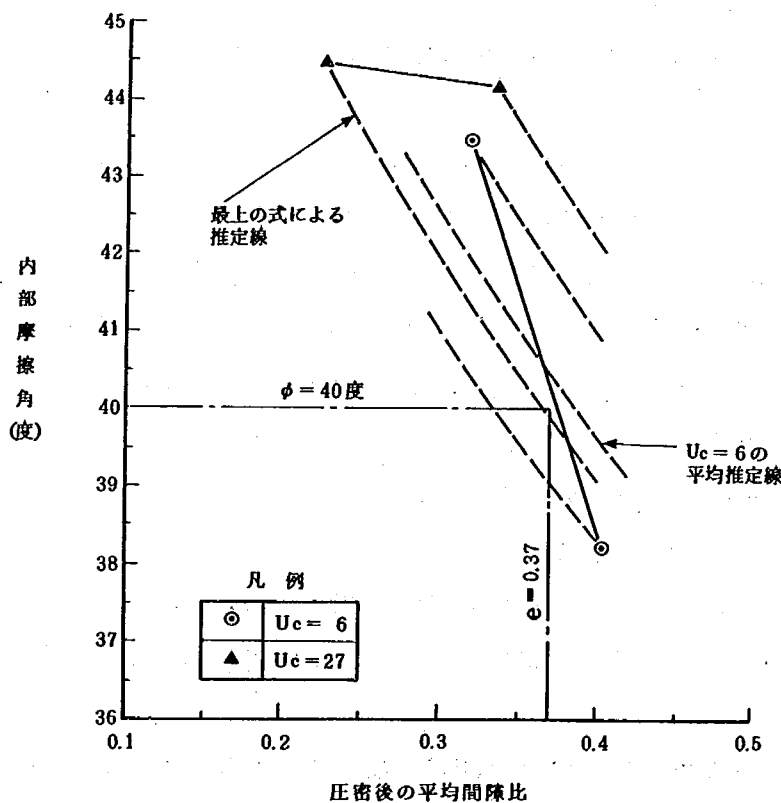


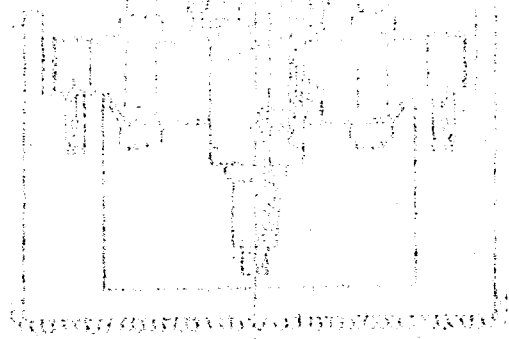
図-31 試験値と設計参考値の関係

付 録

試 験 装 置 の 概 要

(1) 振 動 締 固 め 試 験 機

(2) 大 型 三 軸 圧 縮 試 験 機



大型三軸圧縮試験機概略図

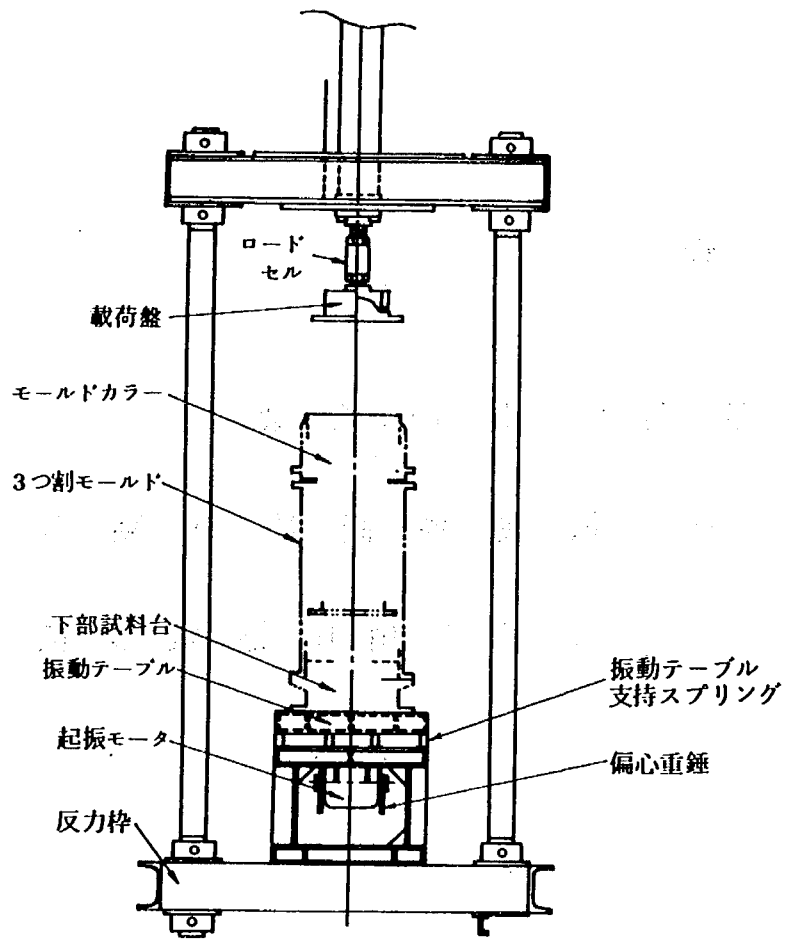


図 - 1 振動締固め試験機

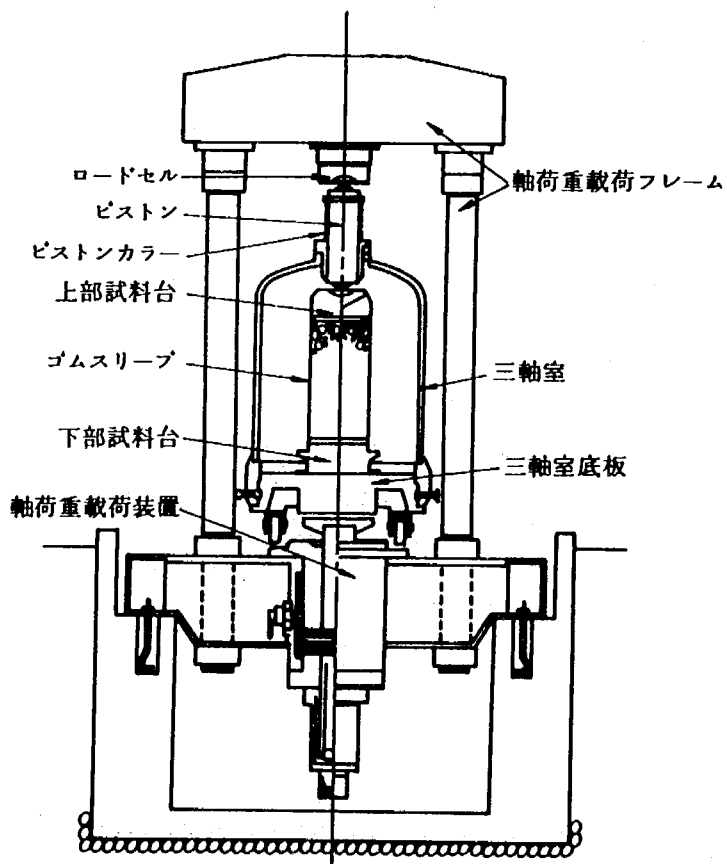


図 - 2 大型三軸圧縮試験機

辺野喜ダム，ロック材料
試験報告

ISSN 0386-5878
土木研究所資料第1787号
昭和57年3月（1982）
松本徳久，渡辺和夫，小川優

キーワード ロック材料，大型三軸圧縮試験

要 旨

辺野喜ダムのロック材料である粘板岩について物理試験および大型三軸圧縮試験を行った結果を報告し，ロックゾーンの設計値を考察したものである。



郵便はがき

四十円切手
をはって下
さい

3 0 5 - □ □

茨城県筑波郡豊里町大字旭一番地

建設省土木研究所
ファイルダム研究室 御中

No. _____

No. _____

配布先氏名

配布先住所



土木研究所資料第1787号 部

上記のとおり受領しました。

所 属 (住所)

氏 名 印