なく たとえば地震学会の研究会とその会誌のように一 般に併用というか混用されているのである. rock mechanics とは何であるかの答えであろう. 石物性といえば 岩石の物理的性質を単に正確に求める ことと思われるかも知れない. しかし これに "何か あるもの"が加わるのである. あるものとは鉱山関係 では究極的に岩盤保持や坑道掘削に関係した、カ学″で あり 地震関係では地震機構にまで結ばれるはずの(岩 石の) "物理" である. それでは地質学では何であろ うか. 地質調査所では何が something more であろ うか. 地質学会では1966年3月に岩石力学と構造地質 学と題するシンポジウムを行なった. このシンポジウ ムはまことに時官に適した計画であったが 基礎部門か ら鉱床 土木までの幅広い分野からの講演は当時の司会 者が述べたように rock mechanics の地質学における重

要性はますます増加して行くに違いないが 地質学の内部に有機的に滲透し 固着するにはまだまだある道のりを要するだろうという印象を多くの参会者に与えた.

われわれは今もその道を歩みつづけている. 残念ながら 前途に続く道は1966年の当時と比較してまだまだ遠いようである. 本特集の表題 "岩石・岩盤の力学と地殻構造の探査"は1970年における地質調査所での吾々のグループの道標であると解して頂きたい. 編集期日の関係で2 3の原稿は掲載することができなかった。また 頁数の関係で今後の連載に回したものもある.

最後に今回ご多忙中にもかかれらず快よくご協力をいただい た所外の寄稿者の方々に 誌上をかりて厚く感謝の意を表す る次第である.

本邦産第三系堆積岩の 高封圧下における変形挙動 (1)

星野一男・井波和夫・小出 仁・岩村茂男<sup>1)</sup> 三井 忍<sup>2)</sup>

### 1. まえがき

地質調査所に昭和41年高圧岩石変形試験機が作られて 以来対象とした岩石はおもに第三系の堆積岩であった。 地殻内部では 岩石はどのような変形をするのかという 疑問は おそらく地質学が始まると同時に芽生えたに違 いないが 本当にその様な状態が実験室で作りだされる ようになったのは きわめて最近のことで 第2次大戦 後のことである。 しかも 最初のころは弾性率の測定 など "純物理学的" 問題の研究がほとんどであった。

Handin 等によって初めて地質学的立場から高圧 高温下の岩石の変形挙動の実態が明らかにされたのが1957年であるから それからまだ10年も経っていない. Handin 等は1957年から1963年に至る一連の高圧実験によって 砂岩 頁岩 粘板岩 大理石 石灰岩 ドロマイト ハライトなど 23種の堆積岩について 測圧2000 bars までの実験を行なった。1957年に20-25%に達する歪みまでの高圧実験がなされて 地質的考察の対象となり得る変形挙動の資料が示されたのである。 高圧実験に引続いて高温高圧 および孔隙圧実験が行なわれこれによって 始めて堆積岩の地殻下における変形挙動

のデータがわれわれの前に現われた. 堆積岩以外 たとえば花崗岩 玄武岩などの火成岩についても Handin 以来 いろいろのデータが発表されてきている.

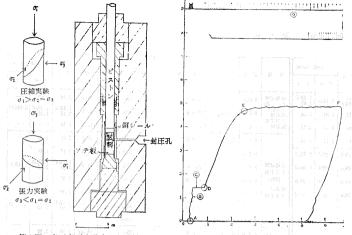
しかし。これらの研究はまだまだわれわれが知りたい ことのほんの入口をのぞいただけであるといってもいい 過ぎではあるまい. たとえば 三原山の安山岩の化学 組成が判ったからといって これを以って(すべての) 安山岩の化学組成と考える人がいるだろうか. Handin は1957年の実験ではアメリカ産の産地。年代の異なる堆 積岩を扱った. そのとき 石灰岩類の変形挙動は産地 差。年代差に関係なく似ているが、砂岩、頁岩は著しく 多様であると言っている. アメリカでは 日本に比較 して地質構造は単純な所が多い. 地層の分布も単純で ある. 石油の貯留岩として有名なダコタ砂岩というの があるが コロラド州のデンバーで見たダコタ砂岩は延 々と 1,000km 以上にわたって。日本のような激しい褶曲 もみずにテキサスまで続く。テキサスで見るダコタ砂 岩は、デンバーのそれと外見では全く変わらない。 のアメリカですら一口に"砂岩"と呼ばれているものの 間に 高圧物性的には人間1人1人の性質が違うように 違いがあるのである。

地質調査所でわれわれが最初に堆積岩を取り上げたのも。この最も激しい多様性の故であって まず第三系の 泥質岩 砂岩を中心に日本の代表的な地層の岩石の変形 挙動のデータを出すこと そしてその地域的 年代的な 特質をできるだけ 体系化してみたいと思ったからである. 堆積岩は現在2面的に分類されている. 1つは 年代分類である. 化石あるいは同位元素によってこれ は第三系の中新世であるとか あるいはA層とB層は同

The relative of taking the transport of the first term of the property of the contract of the

#### 料 一 覧

					<i>55</i> 1 ≈	E de	. #	睑	試	441.	_	覧					
					第13	長 実	: 4	験	iiA.	料		兒					
				Walter State of the State of th	W .		弹性液理	€ km/sec							8	弹性液速	⊈ km/
以坡	記号	岩質	地層名	採取場所	孔隙率 %	密度	P波	S液	地域	記号	岩 質	地腦名	採取場所	孔原率 %	密度	P波	S
to i	KSA	泥岩	音別層群茶路層	北海道白糠町茶路	19.7	2.12 2.08(d)	3.06(d)	2.22(d) 2.07	<b>基礎試鐵</b>	SDA	泥岩	椎谷層	2026 m	23.4	2.32	2.82	1
훼	КЅВ	細粒砂岩	音別層群大曲層	白糠町大曲	5.34	2.58	3.83	2.34	大 順 (1967) 新潟県	SDB	基灰岩	推谷順	2485 m	25.1	1.95(d) 2.10	1.33(d) 2.72	0.97
¥8.	кѕс	g( #3	浦幌層群尺別層	白糠町大曲	3.98	2.62	5.04	2.77	北蒲原郎 農栄町	SDC	装岩質泥岩	惟谷曆。	3585 m	11.2	2.53	3.07	-
	кѕр	中粒砂岩	浦幌層群尺別層	白糠町大曲	6.40	2.51	3.20	2.24		SEA	泥岩	灰爪岩	1001 m	38.9	2.09	2.30	Г
	J D	細粒砂岩	多質層群	应野町北差	55.3	1.15(d)	1.06(d)	0.73(d)		SEB		灰爪帽	1507 m	35.4	2.17	1.88	
	JZ	*	多買層群	久之浜	58.6	1.09(d)	0.98(d)	0.66(d)	基礎試錐 下五十嵐	SEC	砂岩	西山樹	<b>252</b> 2 m	25.8	1.79(d) 2.37	0.71(d) 2.80	0.4
	JN	泥岩	下高久層	いわき市下高久	63.9	1.08(d)	1.87(d)	1.29(d)	(1968)	SED	泥 岩	西山層	3515 m	18.3	2.47	2.09	1
8	JM	シルト岩	温の内層	いわき市下高久	55.9	1.39(d)	2.35(d)	1.37(d)	新潟市 下新栄町	SEE	砂岩	西山粉	<b>39</b> 99 m	23.9	2.36	2.35	10
8.3	JL	化 岩	中山層	いわき市上商久						SEF	, 頁岩、細粒砂岩	椎谷層	4500 m	17.7	2.12(d) 2.40	1.33(d) 1.82	0.9
	10		本谷曆	鹿島町三沢。	#T148.0011					SEG	細粒砂岩	推谷層	5006 m				
	JE	ă.	水野谷崎	簡單町入海鉱泉					基礎試錐	SFA	泡 岩	西山樹	2501 m	16.42	2.38	1.92	
	IВ	,	4	海本町下浅貝					井 料 (1968)	SFB	难灰岩	推谷層	4006 m	694-CR	2.23	3.60	1.5
75	JВ	越灰岩	ia w	位對町下北道西ノ沢入ル	22.82	1.85	3.09	1.86	新潟県西海豚郷	SFC	流紋岩	七谷屬	4510 m		2.15	3.71	2.
"	JT:	86 V3	白板層	いわき市占領東沢入ル	18.13	2.25	3.17	1.80	湯東村	SFD	林色破灰岩	津川層	5000 m	40m -	2.57	3.58	1.
	JG	,	法Ⅱ₩	<b>被集町下寺南</b>		***********	-77			ХQ	泥岩	西山屠散下部	2405 m	20.40	2.18	2,43	1.
	10	砂岩	石城區	いわき市場本、将本4境	30.3	1.87 dry	1.81 dry	1.25 dry	浦旗	ХR		浜忠層	2700 m	7.0	2.53		-
14.	XVA	混岩	上部天德寺	1001 m	32.5	1.93(d)	1.61(d)	1.24(d)	G S - 1 (1963)	хт	頁岩	推谷層	3514 m	11.05	2.26	3.36	2.
S-1 1964	XVB	g	下部天德寺	1802 m	33.6	1.90(d)	2.11(d)	1,22(d)	新潟県	· x s	砂岩。	浜忠層下部	3365 m	24.50	2.23	12 (1.24	-
を代由) ド 派)	хv	15.4	46 III	3200 m	12.33	2.29	3.74	2.39	fri North	хo	破灰岩	西山樹	2097 m		- A-80 E.		-
遊ば錐	SAA	泥岩	上部天徳寺	501 m	47.0	1.94	1.98		100	ХP	安山岩	西山福	2313 m 2040 m	10.74	2.26	4.28	2.
日神	SAB		下部天德寺	994 m	36.2	2.03	1.68		し尾1号件 (1966) 行川県し 尾市此木	ΧZ	泥 岩	音川層群虫崎層	122 m	58.7	1.63	-	12
田県利郡	SAC	10000	船川城城上部	1506 m	38.6	2.03	2.39	·	75.84	XIL	页岩	別的權	松代町	2.56	2.67 2.64(d)	4.81 5.13	-
日村冲	SAD	safe a -	46 PUM	1811 m	26.5	2.17	3.01-		計場	XIM	玄武岩	e sed meuwe	若他町保料	0.86	2.91 2.90(d)	6.81 6.43(d)	-
礎試维	SBA	泥岩	天德寺上部	601 m		1.28	1.11(d)	0.73(d)	松代間	XIN	凝灰岩	寄妙山	松代町奇妙山	7.76	2.45 2.37(d)	4.50 4.36(d)	-
1968)	SBB	凝灰岩	天德车下部	1008 m	55.2	1.74(d)	1.70(d)	0.83(d)	辺	XIP	安山岩	<b>告</b> 神山	松代町皆神山	16.38	2.14 1.97(d)	3.07 3.07(d)	2
田県南田部	SBC	異器	女川層	1801 m	26.3	2.22	3.02(d)	1.70(d)		ΥP	能 岩	三浦層群池子廟	横須賀	33.1	1.74 1.74(d)	2.61 2.54(d)	1.
浜村沖	SBD		女川樹	2100 m	0.7	2.75	6.22(d)	0.86	15	YO			n to see a	43.0	1.66 1.59(d)	2.26 2.52(d)	1.5
	SCA	泥岩	天徳寺上部	900 m		1.87	1.94	1.25		YO			*	36.6	1.85 1.87(d)	1.77 1.78(d)	1.
遊試雅	SCB		給用層	1702 m		2.08	2.81	1.67	=	ZM		三浦塔群三崎福	三浦市剣ヶ崎	43.2	1.91	1.81	1.
1968)	scc	a W	女川塀	200 m		2.16	2.79	1.54		ZN	シルト岩		三浦市宮下				4
田県	SCD	69 74	女叫屬	2232 m					iii	zo	,	,	三浦市通り矢	42.7	1.60	1.88	1.
浜村沖	SCE	左此告	西馬以屬	2503 m		2.23	2.46	1.60		ZP			三浦市城ヶ島	30.2	1,751	1.58	l -
- 171	N J	<b>克 牡</b>	女川朝	男兜市女川	1.81	2.71	5.48(d)	3.51(d)	*	ZQ			三浦市海外	40.3	1.44	1.87	1.
晚半島	NK	泥岩	編用機	男鹿市船川	60.1	1.20(d)	1.65(d)	1.05(d)	¥	ZR		, 840	三湖市造船所	45.1	1.63	1.92	1.53
岸	NL	延灰岩	稻川福	男鹿市南平沢	39.7	1.59(d)	2.00(d)	1.50(d)	島	Z.S	<b>₽</b> 63	0.84 7.55	三浦市諸崎	43.4	1.64	2.29	1.
形県	ZK	頁岩、破灰岩	青沢瑙	島海南大沢村	21.3	2.10			(A)	zт	,		三浦市油壺	41.2	1.72	2.36	1.
井町NT 2	ZA	泥 岩	推谷桐	3053 - 3051 m	6.9	2.38		_	ŀ	zu	<b>凝灰質泥岩</b>	<b>集山府群</b>	逗子市政山	36.3	1.67	3.00	1.
	ZC	真岩	七谷樹	北浦原金塚七谷	8.6	1	5.54(d) 4.76	2.85(d)		zw	,,	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	選子市業崎	36.3	1.99	3,31	1.
	NF	負岩, 凝灰岩		寺泊町白岩	15.6	2.38(4)	2.87	2.07	<u> </u>	HSA	砂岩	佐世保層群相消費		6.52		3.46	2.
輧	NE	砂岩	李伯上部	寺泊町浜野町	30.5	10.0		1.09(d)		нѕв	,	佐世保曆群柚木曆	7 小佐々町	10.20	l	2.83	1.
挺	N B	化岩	西山層	三島郡三島町東人ル	48.4	1	1.67(d)			нѕс		佐世保護群世知原籍	"平田山	12.72		2.88	1.7
県	NC	, ,	西山横	出宴崎町時貝付近	63.8	1 :	1.77(d)	1		HSD	,	佐世保閣群福井階	" ms	13.2	2.33(d)	2.43(d)	1
ılı	N D		西山層	長岡市長浦瀬	44.3	100	1,56(d)			HSE		佐世保層鮮加瀬勝	- DI99	3.21		4.16	2.
地	NG	凝灰岩	- 寺泊上部	出雲崎町穂積	17.9	2.23(d) 2.27	20.1	1.52	E	HSF		杵岛層群古川層	* 古川	3.85	l	4.60	
åß	NH		寺泊上部	出雲崎町勝貝	11.3	2.27				нѕн	ł			l		10.1	2.
	NI	,	寺泊・推谷境	出雲崎町石地	1	2.45	2 28	1.44		HSG		杵島層鮮みかえり樹 杵島層群黒石層	7. 黑石		2.55	4.60	3.
	ZD	兵 岩	雅波山屬	5.27.7	15.6	2.45 2.42(d) 2.46			鹤					4.06		4.25	2.
	1 20	L	ver/X III nel	高田市難波山		2.46 2.44(d)	3.5/	2.30	1	XA	页岩	西彼杵将群億万層		2.15		5.58	3.
( Not the later)								XB	砂岩	〃 間瀬層	•	2.89	†	3.86	2.		
	(d) (	1乾燥秋况 书	の他は湿潤状態						95	ХC		" ."	IF .		2.66	5.27	2.
										X D	<b>谜灰質砂岩</b>		,				
										XE	砂岩	"間瀬層		12.30		4.67	2.
									1	XF	准灰岩	₹ 百合岳層	,	3.11	2.43	5.58	3.
									1	ХG	砂岩	" 間瀬陽	,	2.40	1	4.30	2.
															2.74 4 2.72(d)		

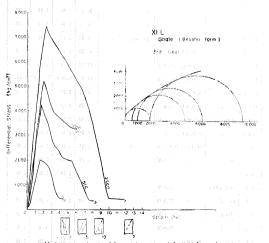


第1回 高圧変形実験容器と試料にかかる主応力

第2図 記録紙の1例

時代であるとか決められる. 他方 岩質によって分類 される. 通常の堆積岩は構成粒子の大きさによってシ ルト岩とか泥岩とか 砂岩とか呼ばれる. 連続的につ ながる同岩質の地層は同年代のことが多いが そうでな いときもある. われわれは第三の分類規準として変形 挙動による分類が必要であると考えている. とB砂岩層が時代的にも 岩質的にも違っていても 変 形挙動が同一であれば 同一の構造営力の場にあったと きには同じ変形をするわけである. もし このような A砂岩とB砂岩が異なった構造形態をしているならば それは造構応力の違いと考えなければならない. 様な意味では 堆積岩の変形挙動はほとんど un-known であると言ってよい。

地質調査所で現在までにわれわれが実験したり 鉱山石炭局の基礎試錐報告より利用できた試料は第一表のとおりで おもに泥質岩 砂岩を対象とした 101 種であり地域的には釧路 常磐 三浦半島 秋田 新潟 北九州



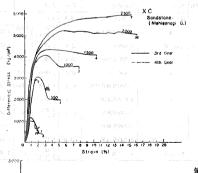
第3図 XIL (別所層頁岩 長野市松代町) の応 力歪曲線と Mohr 包絡線

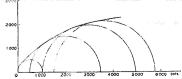
③ピストンが試料と接した点 ®封圧を加えたのち 荷重を加え始める ◎荷重による軸圧が封圧とつり合った点 ⑩ここより軸方向の差応力がかかり始める ◎降伏点 ⑩タイマー この場合30秒間隔 図のタテ軸が荷重 横軸が変位を示す。

を含み 時代的には漸新世から更新世までを含んでいる. これらの試料について最高2,500 bars までの高圧実験を行なった. この程度でわが国の第三系堆積岩の変形挙動の特質をカバーし得るとは思っていないが このようにせまい地域で これ程の密度で試料を集めたのは初めてで 入口をまたぐところから玄関に足を進めた程度までは進み得たのではないかと思っている.

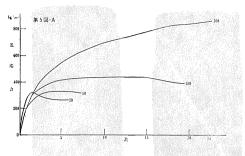
### 2. 実験結果の整理法

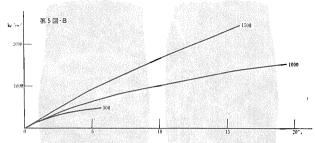
高圧試験機の内容はすでに紹介したが(地質ニュース 144号) 第1図のような高圧容器が中心となっている. 試料は図の位置に封入され Oーリングをつけた銅シー ルによって封圧から遮断される. まずピストンによっ て少し荷重を加えてピストン アテ板 試料を密着させ た後に封圧孔から封圧を加える. 試料は側方から圧力 を受けて上下に伸びようとするが。適当に加重を添加す ることによって少なくとも原初の長さより伸びないよう に押し戻す. 封圧が目的とする値に達したらバルブを 締めて一定とする. これより荷重を除々に加え始める としばらくの間は封圧に見合う値のまま推移するが や がて試料端に封圧を超えた荷重がかかるようになり 料は変形を始める. 第2図にこの間の推移を示す記録 紙の例を示した. 点Aが最初に試料の両端がピストン と密着した所を示す。 Cで示した所が軸方向の荷重が 封圧と一致した状態で あらゆる方向の応力が等しくな った状態。静水圧状態を示す。 これより試料は長軸方





第4図 XC (西彼杵層群間 瀬層中粒砂岩 北九 州大島)の応力歪曲 線と Mohr 包絡線





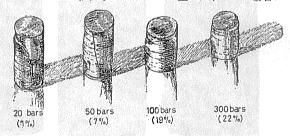
第5図―A・B ZM(三浦層群 三崎層 シルト岩)の応力歪曲線. B は封圧1から500 bars 間をさらに細かく実験したもの

向の差応力をうけて変形を始める。図の水平方向が軸 荷重(L kg)を タテ方向が軸方向の変位 圧縮実験の 場合は縮み(41 mm)をあらわす. 試料にかかる主応 力の方向と大きさの関係は第1図の左側に示す如くである.

順序としてモデル的な変形挙動を説明しよう。 図は長野県松代盆地の別所層のいわゆる硬質黒色頁岩の 応力-歪曲線である. 第2図のC以降の曲線は荷重-変 位曲線であるが、これを試料の断面積で割った応力と原 初の長さに対する縮みの比であらわした歪の関係式に直 したものが応力-歪曲線である. 第3図で見るように 応力-歪曲線は始めは 完全な直線で示され弾性状態を あらわしているが やがて突然試料に割れ目が生じ こ れに沿って急激なすべりが起こって差応力は急激に低下 する. この際大きな爆発音が発生するのが普通である. このような変形様式を brittle(I)型変形という. 第 4図は北九州西彼杵層群の砂岩の応力-歪線図である. 500 1000気圧 [1気圧⇒1kg/cm²÷1bar (バール) 1 Kb =1000 bars なお 本特集に用いられる術語用語のうち 周圧 側圧 封圧は若干のニュアンスの差はあるがほぼ同じ意味で使 われている。 また brittle, ductile はそれぞれ脆性 延性(ま たは延展性)の意である]のときは第3図のような brittle 変形であるが 1000気圧のときには弾性状態から割れ目 の生成に至る過程の曲線部分がまるみを増しており 差 応力降下や 破断状態も第3図のときに比較してそれ程

急激ではない. 同じ brittle 変形ではあるが このよう に応力-歪線図の頂部がまるみを持ってきているものを brittle(II)型とした. 第4図で1500 2000 2500気圧 に移ると降伏点をすぎたあとも応力-歪線はあまり降下 せず それどころかその後も上昇を続けて行くようにな この段階では応力-歪線が極大に達した付近で割 れ目が生成されるが brittle 変形のときのように大きな 滑り変化や破壊音はみとめられない. 1500 2000気圧 のような変形を transitional 型 (あるいは ductile III 型)変形 2500気圧のような変形を ductile IV 型変形 ということにする.

brittle-I型のときに出来る割れ目は常圧のときには楔 状に割れることが多いが (図7) 封圧を加えられたと きには剪断面角の小さなずりを伴う単一の割れ目があら われる. これをわれわれは単一型せん断割れ目と呼ぶ ことにした(図8). brittle-Ⅱ型ではすべての場合に



第6図 ZM の変形後試料のスケッチ





第7図 楔 型 割 れ 目 (a) NF (寺泊層 頁岩 凝灰岩) 常圧. (b) ZK (静沢層 頁岩部分) 常圧; なお第10図 (a) (b) (c) も楔型割れ目の好例である.







第8図 単一型割れ目の例 (a) (b) ZK (前出) 封圧500および1000 bars **封圧が上がるにつれ**て割れ目の幅 **(変** 形帯) が厚くなってくることに注意されたい. (b) JB (常磐 掩流紋岩質凝灰岩) 封圧500 bars なお第10図(c) (d) (f)も単一型割れ目である。





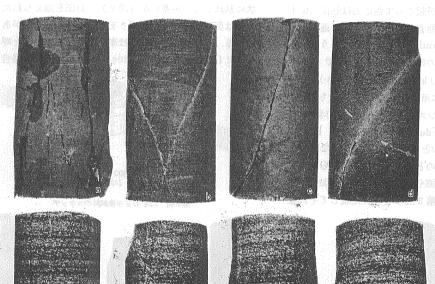




第9図 網目型割れ目の例 (a) JB (前出) 封圧[1500 bars 歪17.4% 網の目型割れ目が共役割れ目を作っている。 (b) NF (前出) 封圧[1000 bars 歪18.2% 凝灰岩質の部分にのみ網の目が発達している。 大きな滑りは左上から右下に走る割れ目に沿って行なわれている。 (c) XC (西彼杵屬群間瀬層砂岩) 封圧[1000 bars 網の目型割れ目が巨視的には1つの剪断割れ目を生み出している。 (d) ZK (前出) 上部が頁岩質 下部が凝灰岩質である。 凝灰岩質のところには網の目がよく発達している。しかし 大きな滑り面は1つの剪断割れ目により行なわれている。 この剪断割れ目に沿った部分は内部の微小割れ目の発達のために白くなっていることに注意

典型的な単一型せん断割れ目があらわれる. transitional 型から ductile IV 型にかけては割れ目の様子がやや異なってくる. むしろ割れ目の出来方も含めた破壊の様式が異なってくるといった方がよいであろう. この点は非常に重要なことで まだ簡単に割り切ることのできない現象がたくさんある. ここでは一般的な推移をのべることにする. transitional 型あたりから試料

全体に網の目のような細かな割れ目が現われるようになる。これをわれわれは網の目型割れ目と呼ぶことにした(図9). 現象的には網の目は応力-歪線図が降伏点を過ぎたあたりから出現する. 歪が大きくなって応力-歪線図の上で応力降下が見られるようになると(歪が大きくなると試料の断面積が大きくなるので当初の断面積で荷重を除した見かけの応力値と真の応力値との差が大



ので そ の補正を

第10図 実験結果の例 (a)—(d) JT(白坂頁岩)によ り brittle 変形の例

(e)—(h) SEG(下五十嵐 深 度4500m 権谷層 細粒砂岩)により ductile 変形の例を 示した。

(a) JT5 常庄. (b) JT3 封圧100 bars.

(c) JT 4 封圧200 bars 垂2.7%.

(d) JT 2 封圧300 bars 至3.1%.

e) SEG 1 常庄

(f) SEG 3 封压500 bars 歪12.6%.

(g) SEG 4 封圧1000 bars 至9.3%.

(h) SEG 6 封圧2000 bars 歪14.6%.

e' 平小级机

けの応力-歪線図を正しい応力-歪線図に直した上でこの 応力降下を考えなくてはならない. しかし実際には正 しい断面積をどのように決めるかについて いろいろな 問題がある. この討論は続編で触れてみたいと思う.

網の目のうちの割れ目の一つに沿ってずりが起こって せん断割れ目が作られたり 1組の共役割れ目が前後し てずりを起こし いわゆる共役せん断割れ目が作られた りする. ductile 型になると降伏点をすぎても transitional 型でみるような明瞭な網の目型は肉眼的には 観 察されない。しかし顕微鏡的には微細な割れ目が網の 目に似た形態をしているのが観察される. いずれにし ても肉眼的には試料全体が変形して(これを流動-flow するという) ビヤだるの様に膨張してくるのがみとめら れる. ductile になればなる程 降伏点以後の 応力-歪線図の上昇(傾斜)は急になる。 この現象を strain hardening という. ductile IV 型でも歪を増大させて 行くと応力-歪線図は いずれ下降に転ずると考えられ る. このときには ductile faults といって粘着力は失 われないが 変形で互にずれる特殊な割れ目が作られる (図10 11).

このようにして堆積岩の高圧下物性を第12図のような項目に整理しつつある。 いままでの説明で洩れている項目を左から順に簡単に説明する。 静水圧時のタテ歪とは 第2図で述べた静水圧時における試料の軸方向の縮みの原初の長さに対する比である。 この状態では試料は3次元方向から等しい応力を受けている。 すなわち静水圧を受けている状態なのでヨコ方向の歪もタテ方向の歪 も等しいと考えてよい。 従って 封圧をこの値を3倍したもので除したものが体積弾性率と考えることができる。



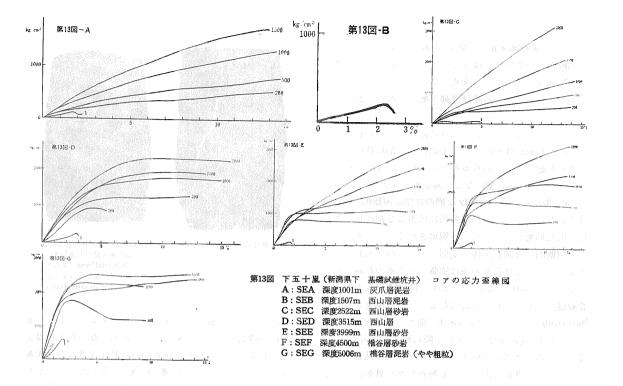


第11図 Ductile faults の例 (a) JB (前出) 封圧1500 bars 至16.3% まだかすかではあるが網目型の形態も残っている。 (b) NF (前出) 封圧1500 bars 至17.0% 境は明瞭ではないが 右上半部が左下半部よりも左下にずれている。 なお第10図(h)も ductile faults の好例である。

次の2項目は強度に関係した項目である。 応力-歪線図が弾性状態 降伏点をすぎて最大になったときは上述したように 何らかの種類の割れ目ができるときである。 この時の差応力を最大強度という。 しかしtransitional, ductile および後述する visco-ductile 型のときには真の最大点を表わす方法にいろいろ問題があり かつ このような変形型のときには降伏点の決定もむずかしいので ある歪のときの差応力値を強度とする。ここでは1 2 5 および10%のときの強度を記すことにした。 割れ目生成時の歪はこれまで説明した主旨にのっとって最大強度点に相当する歪(%)をもってした。

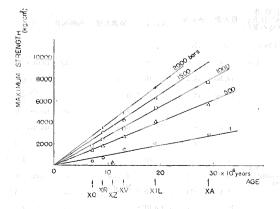
最大 歪 とは実験で到達した最大の 歪 み で あ り 残 留 歪 とは その封圧下で差応力が零になったときの歪 である. 最大歪みから残留歪みを減じたものが弾性歪

岩石記号	<b>對 圧</b>	静水圧時の	差応力(強	度)kg/cm²	最大強度	延 展 度 (割れ目生) 成時の歪)	最大歪	残留歪	歪速度	Tel lake und dela	ude Merite 1 de	other receives, in
4301BCO		タテ歪	1% 2%	5 % 10%	強 度 kg/cm <sup>2</sup>		(%)	(%)	正压及	破壊形態	剪断面角	变形様式
J D 3	- (1	0	50	12:15	50	:	1.4		1.1×10-4	Wedge	40°	brittle II
13	50	0.003	50 85	120 145	in s	1	14.53	14.23	1.3×10 <sup>-4</sup>	n. f.		ductile IV
10	200	0.021	65 90	170 263	14 65	•	19.10	18.5	1.3×10-4	n. f,		v. ductile IV—V
JZ 7	1	0	20	1 4 - 12 M	21	1.1	1.6			Wedge	20°	brittle II
, , <sup>1</sup> , , 2, <b>3</b>	50	0.003	26 58	100 126	1000		14.8	14.4	1.7×10-4	n. f.		ductile IV
1	100		37 <b>6</b> 4	109 156	1. 1.34		17.3	17.0	1.3×10-4	n. f.		" IV
10	200	0.033	45 84	149 219	1 %	4.4	9.4	9.3	1.3×10-4	n. f.		" IV-V
J N-1	1	0	90 107	la i	123	breaking point 0.6	5.2	4.1		Wedge	44°	ductile IV
5	100	0.016 (JIV-3による)	100 140			point 0.0	9.6	9.4	1.3×10 <sup>-4</sup>	Single Shear	52°	" IV
<u>-6</u>	300	0.023	90 156	253 380		:	10.4	10.2	1.1×10 <sup>-4</sup>		, q	" IV-V



である。 今回の実験では brittle I II 型とも破断するまで、transitional, ductile では 15~20% 程度の歪まで変形を行なっている。 最大は25%である。 歪 速度とは1秒間に進行した歪値である。 今回の実験ではギアードライブ電動方式で荷重増加率は一定になるようにしたが、岩石の種類 降伏点以前 降伏点以後で歪み速度は異なる。 大体 brittle から ductile になるにつれて歪み速度は早くなり 降伏点以後では 以前よりも速度は早くなる。 降伏点以前で 10-5/秒 以後で10-4/秒のオーダーである。

### 破壊形態 上に述べたように楔型 単一割れ目型



第14図 泥質岩の封圧別年代強度関係図

網目型 流動型とに分類した. 剪断面角とは最大圧縮主応力軸をはさんで割れ目の作る角度である. 楔型のときには最大値 単一割れ目型のときは最も平均的な部分での最大主応力軸に対する角度を求め これを 2倍する. 網目型では共役する微小割れ目の角度の平均値をとる.

変形様式 はいままで述べてきたように brittle, ductile をそれぞれ2分し brittle I, Ⅱ; ductile Ⅲ (または transitional) IVと分けた. 固結度の十分でない堆積 岩 凝灰質の泥岩などでは意外に低い封圧で 降伏点も 認められない流動状態を示すことがある(第56図). これを visco-ductile (V) 型と呼ぶことにする. 5図のように常圧 20気圧では brittle であるが 100気圧では transitional 型 300気圧では ductile 型に なる. さらに封圧が高くなって 500 気圧以上になる と visco-ductile 型に移る. 以上の5段階の変形型は 封圧が高くなるにつれて規則的に変化し、途中のある型 が不明瞭で一見省略されたように見えることはあっても 順序が前後することはない. この様にしてまとめた結 果は近く地質調査所の特別報告として出版する予定にな っている. 1 例として第13図に基礎試錐下五十嵐の深 度別応力-歪線図を掲げた。 これからこの結果から 判 った2 3の興味ある話題について述べてみよう.

# 第2表採取試料対比図

### 3. 泥質岩の強度について

堆積岩の強度は 地質的要素に大きく支配されること は疑う余地がない。 これは特に泥質岩 砂岩について 強く言えることである. 筆者の一人は先に本邦の堆積 岩の主要なものについて 封圧と強度の関係を岩質ごと にまとめて見た. その結果 そのとき利用した資料の 範囲では泥質岩では一般に地質年代が古くなる程 強度 が増加するという関係が得られた (図14). 資料も増 加したので強度と地質的要素との関係をさらに検討して みよう. 第2表の採取試料対比図でみるように実験試 料は更新世から漸新世まで。地域別にいうと。北海道の 釧路炭田(音別および浦幌層群) 常磐炭田(多賀 高 久 湯長谷および白水層群) 秋田 山形地域 (天徳寺 船川 女川および西黒沢層) 新潟 (灰爪 西山 椎谷 寺泊。七谷および津川層)。能登。長野北部(音川層群 別所層など) 三浦半島(三浦および葉山層群) 北九州 (佐世保 杵島および西彼杵層群) である. 本表は 主として鎮西 (1969) をもとにして作成した. いろいろ問題点があるようであるが 一応この表を前提 にして進んでみる. このうち漸新世中期 中新世中期 鮮新世初期の三層準をえらび それぞれの地域の 応 力-**歪線図を比較したのが 15 16 17図である.** 原則と して封圧 500 bars の応力-歪線図を掲げたが 小さくてその資料を欠いている時には200 bars の応力-歪線図を示した. 関係する要素をできるだけ少なくす るために泥質岩のみをえらんだ.

漸新世中期層準では 北九州 西彼杵層準 百合岳互層中の頁岩 XA 三浦半島葉山層群の泥岩(やや凝灰質) ZW ZU および常磐地域白水層群の白坂頁岩層 JT を比較した. XA のみ brittle で強度も6000kg/cm² 近くに

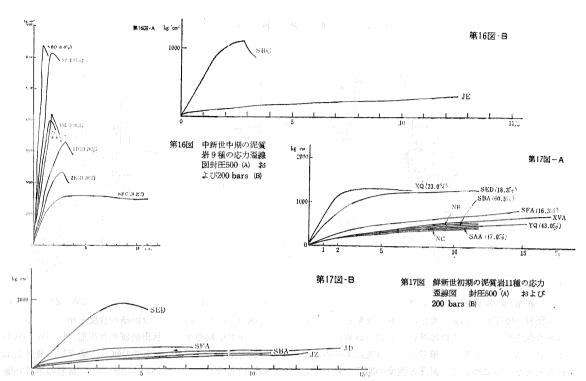
あり 他の3種を引き離している。 ZW ZU JT は地域の差にかかわらずほぼ同様の強度を示している。

中新世中期層準では秋田地域の女川層 NJ SBC SBD 新潟北部の七谷層 ZC 南部の難波山層 ZD 長野北部 の別所層 XIL 山形の草ナギ層 ZK 常磐の水野谷層 JE のいずれも頁岩の応力 - 歪線図を掲げた。 準の岩石は頁岩というほぼ同一の岩質を選んでいるにも かかわらず差が大きい。 最も強度の大きいのは野石沖 試錐(男鹿半島北部海域)2100mの深度より得られた女 川層硬質頁岩 SBD と 男鹿半島北岸の女川層標式地か ら得た硬質頁岩 NJ である. 両者ともこの種の頁岩で は、最硬質の部分である。 新潟県内の頁岩 北部の七 谷層 ZC 南部の難波山層 ZD および 長野県北部の別所層 XIL はほぼ同様の強度を示し4200から3300kg/cm²の値を

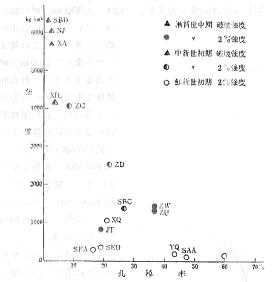
200 - 21 36 3 () JT 18 13;; )

第15図 漸新世中期の**泥質岩 4** 種の応力**歪線図**. 封圧 500 bars

持っている. 山形県の 草ナギ層 ZK はこれ等よ りやや落ちて2300 kg/cm<sup>2</sup> の強度である. 野石沖 試錐でも 1800m の深度 より得られた女川層頁岩 SBCはさらに強度が下っ て約1500kg/cm<sup>2</sup>となり transitional 変形を示し ている. 常磐の JE は 封圧500 bars のものがな いので SBC の 200 bars のものと比較した. SBC は200 bars ではやや brittle に近ずくのに反し て JE はこの封圧下です



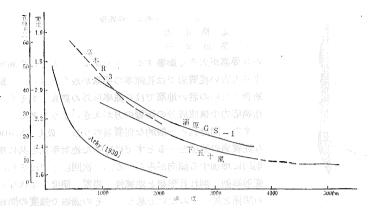
でに visco-ductile 変形をしており 強度も著しく小さい。同一層準(同一年代)のうちにみられるこの強度の著しい差はわれわれが普通漠然とした意味で言っている硬質 頁岩 軟質頁岩 泥岩の変化にほぼ対応している。 最も大きな強度を示している SBD NJの2種はいわゆるノジュールにも比較すべき堅硬な頁岩である。 これに対して水野谷の頁岩は鋭いハンマーならば そのまま打ち込める軟質の頁岩である。



第18図 各時代強度対孔隙率関係図

次に鮮新世初期の層準を第17図に掲げた. ここで示した応力-歪線図は新潟県の西山-浜忠層準; 蒲原 GS-1号の深度 2405m の XQ 下五十嵐試錐深度 3515m の SED 升潟試錐の深度2501m の SFA 陸上露頭の NB (中央油帯背斜東翼) NC (出雲崎町付近) 秋田県下の天徳寺層上部; 能代 GS-1号の深度 1001m の XVA 西目沖試錐深度 501m の SAA 野石沖試錐の深度601m の SBA および常磐地域の多賀層 の地表露頭 JD JZ である. さて 第16図をみると 新潟県下の試錐井試料の3種 XQ SED SFA をのぞいては 他は驚く程一致している. たとえば蒲原の XQ では1300㎏/cm²の強度だが SED SFA をのぞく他の試料はすべて500 bars で visco-ductile 変形を示し 強度も歪2%で100 -200㎏/cm² にすぎない.

同一年代 同一岩質でのこのような差は何に基づくのであろうか. 読者は15 16 17図を見ておられるときに応力-歪線図の傍にカッコで示した各試料の孔隙率の値に気がつかれたであろう. 強度が大きなものから小さなものに移って行くにつれて孔隙率の値も大きくなって行く傾向に気がつかれたに違いない. ここで第18図を見て頂きたい. 横軸に孔隙率 タテ軸に強度(SBD XA XIL ZCは破壊強度 その他は歪2%における差応力)をとったのがこの図である. 中新世初期の場合はかなりはっきりと強度が孔隙率の増加とともに減少す



第19図 下五十嵐および蒲原 GS 1号における泥質岩の深度対孔隙率(および密度)相関図

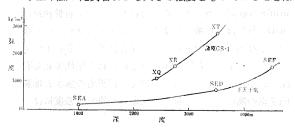
る傾向が示されている。 漸新世中期の場合は JT を除けばほぼ中新世初期の場合に相当する曲線で示される。解新世初期の場合は全体を通る平均的曲線としては前の2つの場合とはかなり違った非常に緩い曲線で示され、孔隙率による強度変化の度合は漸新世中期 中新世初期のときよりも小さいように見受けられる。 しかし この第18図から異なった考え方を導くこともできる。 いま JT XQ SED SFA の4種を理由はともかくとして除いてみよう。 すると残りの点は時代の差にかかわらず ある1つの曲線上に乗るように見受けられる。ここで見た限りで泥質岩の強度は孔隙率に非常に関係がありそうである。 しかし 1義的な関係ではない。まだ何か考えなければならないことがありそうである。

たとえば第19 20図を引き続いてみて頂きたい. 19図に新潟県中央部での2つの坑井における孔隙率およ び密度と深度との相関曲線を示した. これは泥質岩の みの相関曲線である。 図でみるように 蒲原 GS-1号 井の曲線と下五十嵐試錐井の曲線はほぼ平行しているが 前者の方が後者よりも全体に孔隙率が大きい. にみると 灰爪層の基底は 蒲原 GS-1号も 下五十 嵐も 深度1860m および1700mで大きな差はない. しかし以深の西山(浜忠を含む) 椎谷層をみると蒲原 GS-1号は下五十嵐に比較してはるかに薄くなってい 両井の孔隙率曲線の差はこのような累積する地層 の厚さの差による圧緊作用の差と見てよいであろう. いずれにしても下五十嵐の方が同一深度では孔隙率は小 さい。ここで第19図を見て頂きたい。これは両井に おける封圧500 bars の歪み 2%における泥質岩の強度と 深度との相関図である. 孔隙率の小さな下五十嵐の方 が全般に強度が小さい. これは18図に示された一般的 傾向と全く逆である. 構造的には下五十嵐も蒲原 GS 1号も角田―弥彦山塊と信濃川の間の低重力帯の西縁 に位置しているが池辺穣等(1968 1969) による同地域の模式的断面図および椎谷 階寺泊階の等層厚線図や全磁力図(陶山 淳治 1968) によると この "重力低地 帯"の基盤は下五十嵐から蒲原 GS-1 号の方向 すなわち南方に向かって浅く なる傾向がみとめられる. 蒲原 GS-1号の付近には基盤の高まりがあり 椎 谷 寺泊層は薄化する. これに対して 下五十嵐の付近は西山期にこの西蒲原平 野で最も沈降した所である. 浜忠層を 含めて西山層の厚さは蒲原 GS-1号の 約1500mに対し 下五十嵐では約1800m である。灰爪期以降はわずかに蒲原GS

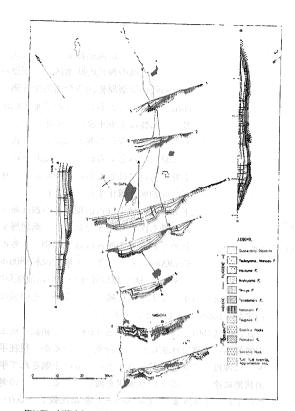
-1 号付近の方がより大きく沈降しているが その差は わずかで100mよりも小さいであろう.

松沢明(1961 1962) 宮崎浩(1965)は新潟 秋田 の泥質岩の密度と圧密について研究しているが 現在平 原下に埋没している堆積岩はすでに十分に圧緊されて平 衡状態に達しているという仮定を置いている. えによれば下五十嵐は蒲原 GS-1号 に比較して 500-700m基盤が相対的に上昇したとしなければならないが これは現在知られている資料からすると到底あり得ない ことで むしろ下五十嵐における圧緊作用がいまだ平衡 状態に達していないと考えるべきであろう. これは19 図の下五十嵐の密度・深度図からも推定されることであ る. 下五十嵐での深度5000mの密度は約2.52である. この坑井の泥質岩の粒子密度は2.65-2.70であるから 図の曲線を延長して粒子密度に等しくなる深度を推定す るとおそらく2~30,000mもの深度が必要になるであろ う. 現在の資料からみて破砕質堆積岩の基底が この ように 深いとは考えられない. 同図に参考のために Athy (1930) によるオクラホマのペンシルバニア〜二 畳系の密度・深度曲線を示した. 従って下五十嵐です ら累積荷重による圧緊が最終段階まで十分に進行したと は考えられず 蒲原 GS-1号はさらに進行度がおくれ ていると解すべきであろう。

この様に比較してみると 蒲原 GS-1号の泥質岩が 下五十嵐の泥質岩よりも大きな強度をもっていることは



第20図 下五十嵐および蒲原 GS1号における泥質岩の深度対強度図



第21図 新潟中部の地質断面図 A: 下五十嵐試錐 B: 蒲原 GS1号試錐 (Ikebe, Ishiwada and Katahira に よる)

単なる圧緊作用差だけでは説明がつかない. また泥質岩の強度が密度ないし孔隙率と相関関係にあるとは単純には言えない. 肉眼的にみる限り両井の泥質岩の岩質に大きな差は認められない. とすると考え得るのはさらに微細な単位で岩質に差があるのか(たとえば粘土鉱物成分の差) あるいは両地域における造構応力の差であろう. ことに後者の要素が重要と考えられる. 満原 GS-1号は磁力図 等層厚線図からよみとれる弥彦山塊よりほぼ東北東に走る隆起帯のすぐ北側にありかつ弥彦山塊東縁の断層の西側にあって この隆起運動や断層運動に伴う造構応力の影響が強かったことは十分に考えられるところである(第21図).

さて最後に再び第14図に戻ってみよう。 結果的には XA XIL XQ ともそれぞれ漸新世中期 中新世初期 鮮新世初期の泥質岩のうち期せずして最も強度が大きく brittle な試料に当っていたことになる。 中新世初期の SBD NJ は前に触れたように頁岩層中のノジュール核のような部分とみなされ この場合除外した方がよいであろう。 また XA XIL はそれぞれの年代で最も孔隙率が小さくなっている。 以上 泥質岩の強度と地質的要素の関係について検討したが 泥質岩の強度には

- 1. 孔 隙 率 (あるいは密度)
- 2. 造構応力
- 3. 構成成分

の3要素が大きく影響するようである。 とくに中新世よりも古い泥質岩では孔隙率の要素が最も大きい。 鮮新世ぐらいの若い地層では孔隙率以外の要素 おそらく 造構応力や構成成分の影響の方が大きいようである.

また 同時代の一般的な泥質岩のうち 最も brittle な泥質岩の強度をとるとすでに述べた絶対年代と共に規則的に増加する傾向がみられる. 次回以下ではさらに変形挙動 割れ目形態と地域性 岩質 深度 年代などの関係を述べてみたいと思う. その過程で強度の問題をもう一度レビューする機会があるだろう.

〔筆者らは燃料・物探・鉱床の各部および 1)東京教育大 2)東北大〕 「謝 辞」

基礎試錐 大淵 下五十嵐 升潟 野石沖 西目沖 沢目沖 関係については通産省鉱山石炭局の未公表資料(報告書石油 開発公団)の一部を引用したほか 星野が石油公団出向中に 整理した結果を使用してある. 便宜を図って頂いた関係各 位に感謝の意を表する.

# 参考文献

Handin, J. and Hager, R. V., Jr. (1957): Experimental deformation of sedimentary rocks under confining pressure; Tests at room temperature. Am. Assoc. Petroleum Geologists Bull., vol. 41, p. 1-50.

Handin. T. and Hager, R. V. Jr. (1958): Experimental deformation of sedimentary rocks under confining pressure; Tests at high temperature, Am Assoc. Petroleum Geologists Bull, vol. 42, p. 2892—2934.

Handin, J., Hager, R. V., Jr., Friedman, M. and Feather, J. N. (1963): Experimental deformation of sedimentary rocks under confining pressure: Pore pressure tests, Am. Assoc. Petroleum Geologists Bull., vol. 47. p. 717—755.

星野 一男 (1966): 岩石変形の基礎理論 と 地質構造要素 地 質学雑誌 72巻 3 号 105—116頁

星野 一男(1967): 日本産堆積岩の高圧物性について(第1 報) 応用地質 8巻3号 151—164頁

Hoshino, K. et al: Mechanical properties of Japanese Tertiary sedimentary rocks under high confining pressure (under preparation).

池辺 穣他(1968): 新潟平野の地下地質 石油技術協会誌 33巻3号 198-208百。

Ikebe. Y. Ishiwada, Y. and Katahira, T. (1969): Geology of the Niigata Plain, ECAFE Petroleum Symposium, Camberra.

松沢 明 (1961—62): 堆積岩の密度 と 地質構造 物理探鉱 14巻 195—203頁および15巻 1—13頁

宮崎 浩 (1965): 秋田油田地域における泥質岩の圧密 にっいて 地質学雑誌 71巻 401-412頁

 陶山
 淳治 (1968): 空中磁気探鉱
 石油技術協会誌
 33巻 3

 号
 188—197頁