研究論文

生石灰を主成分とする静的破砕剤」(第6報) — 静的破砕剤の破砕性能Ⅱ —

福井久明*, 塚田和彦**

速効性静的破砕剤を円孔に充填し、注水による水和反応で発生する膨脹圧の深さ方向分布 とその時間推移を測定した。その結果、充填された円孔内のすべての位置から均一に圧力は 上昇しておらず、孔底から約20%上部附近の特定位置から圧力上昇は開始し、漸次孔全体に 亘って拡がっていることが判明した。

上記の実証試験としてアクリル製透明パイプに充填した場合の破砕状況,および透明アク リルブロック中で拘束状態下にある破砕剤の応力挙動について観察した。

その結果,前者ではパイプ下端から1/4 附近より膨脹は開始し,時間と共に膨脹はパイプ 上下方向に推移しパイプ外径は拡大され,約15分後にはパイプ破断が発生した。一方,体積 膨脹の最終形体が塑性変形として把えることができるアクリルブロック試験では充填孔の中 間領域が最も大きく拡張され,上端および下端領域では孔の拡大は観測されてなかった。こ の二つの実証実験は,円孔内圧力分布試験結果と概ね一致する結果が得られたものと考え る。

次に、この円孔内において等しい膨張特性を示す破砕剤を用い断面特性の影響、特に先端 き裂効果をみるため穿孔断面が円孔と楕円形状における破砕特性を石灰石岩盤にて評価し た。その結果、楕円形状での破砕はき裂発生が長軸方向のみに進行し、かつ最大き裂伝播距 離は円孔に対し、約1.7倍となり長軸方向での応力集中効果が観測された。

1. 緒 貫

爆薬をもちいた一自由面爆破における動的応 カ分布については種々な報告があり¹⁾²⁾,装薬孔 内には大きさが一定の動的ガス圧が作用すると 仮定して装薬孔径と最小抵抗線が一定値以下の 場合に応力分布の解析がなされている。

静的破砕剤の場合,まず遅効性破砕剤ではそ の反応時間は10数時間と長く³¹¹⁾,膨脹反応は充 填された円孔内のどの部分においてもほぼ同時 的に進行し,壁面に作用する深さ方向の膨脹圧 は均一に作用しているものと考えられる。この ようにStaticな応力が集荷されて脆性材料が破壊

2002年2月2日受付
2002年10月15日受理
*(株)ロックス・ジャパン
〒103-0007 東京都中央区日本橋浜町1-5-2
浜町エビスビル 3F
TFL 03-3863-0748, FAX 03-3863-0749

*京都大学・大学院工学研究科 〒606-8501 京都市左京区吉田本町 TEL 075-753-5423, FAX 075-753-5428 に至る条件は、(a) 微小欠陥等のき裂先端局部へ 材料(岩石等) 強度を上回る高い応力が作用する こと、(b) 発生するき裂の伝播によって解放され るエネルギーが材料固有の臨界値(G.:破壊靭性 値)を超えることの二つを満足する必要があると するエネルギーのつり合いを考えるGriffith理論 ⁵⁾⁶⁾、がその解析に用いられている。

一方, 注水後30分前後で破砕が完了する速効 性破砕剂⁷⁾は, 水和反応により急速な温度上昇を おこない最高発熱温度は200℃前後を示すもの の, 穿孔内に充填された破砕剤の深さ方向温度 分布は均一とは考えにくく, その温度分布測定 とさらに水和反応から引続きもたらされる膨脹 反応による深さ方向の圧力分布を知ることは岩 盤破砕において重要な要因であり, ここにその 研究結果を報告する。

次に穿孔内における破砕剤の内圧が一定であ るとき、破砕断面形状、特に先端き裂効果を持 つ場合の破砕性能を知るため、石灰石岩盤で円 孔と楕円形状の穿孔をおこない、その破砕性能 対比について報告する。

2.実験

2.1 供試試料

粒子表面が部分的に不活性化された,高温焼 成(1,100~1,300℃)生石灰(CaO)とアルミナセメ ントおよび水和調整剤として酸化ホウ素をTable 1に示す配合比で混練し,この粉末をブリケット マシンで乾式圧搾し平均粒径4.8mmの顆粒状静 的破砕剤を供試試料とした。

Table1 Composition of non-explosive

Composition	CaO	Aluminum	B_2O_3
		Cement	
Wgt %	78	20	2

2.2 実験方法とその測定条件

アルミパイプ外壁面に30枚のひずみゲージを 貼付し、その周方向ひずみ分布を連続的に計測 し、その測定値から弾性理論⁸⁾にもとづいて内圧 分布(円孔内圧にかかる深さ方向の圧力分布)を 推定した。但し、圧力分布は周方向には均一で あることを仮定した。

同時にアルメルークロメルによる熱電対を4 本挿入し水和反応による発熱温度を測定した。

Fig.1およびTable 2にてその測定方法と条件を 示す。上記の測定系を用いて、Fig.2に示す測定 容器へ破砕剤を充填し、Table 3による実験条件 にて以下の実験をおこなった。

実験装置の操作条件は下記の通りである。

(イ)膨脹圧の計測は注水後,12秒より開始した。

(ロ) 膨脹圧の計測終了は、Fig.2 に示す底板ゴ ム抜けまたは計測リード線の破断までとした。

2.3 実験結果

Fig.3は、すべてのゲージについて観測された 膨脹開始からゲージ剥離が発生する迄のひずみ 変化の測定値より、弾性円筒殻理論をもとに推 定した円筒内圧(パイプ内壁面に作用する膨脹圧 の半径方向)の分布である。さらにFig.4は、膨脹 反応の全期間にわたる各位置での温度変化の推 移を示したものである。

膨脹は全長30cmに充填されたパイプ中の破砕 剤全体から均一に上昇はしておらず、その下部 領域20~25cm附近から膨張反応が開始し急激に かつ局所的に圧力上昇がおこなわれ、時間と共 にパイプ上部領域へゆるやかな圧力上昇が観測 されている。また、水和発熱の挙動もFig.4で示 すとおりパイプ下部領域の20cm附近で最高発熱 温度が観測されており、膨脹圧測定と同様にこ の領域で最も激しい水和発熱が測定されてい る。この下部領域が最高発熱帯を示す理由とし て、(イ)最大膨脹圧を示すほぼ近似的なこの領



Dia(In) 26mm Depth 3mm Length 300mm

rig. I Outline of pressure measurement
--

	Table2	Measurement	method	of strain	and	temperature
--	--------	-------------	--------	-----------	-----	-------------

	Sensor	Measure points	Sensor position
Strain	Strain gauge	30 points on length's	Each 10 mm from top of the pipe.
		Direction	At 5,15~285,295.
			Totally 30 pieces measured by 3 wire
			method of each Gauge
Temperature	Thermo-couple	4 points	Their position is 105,155,205,255mm
	(Aromel-cromel)		from top of the pipe.



Fig. 2 Size of experimental apparatus









Fig. 4 Hydration temperature observed at each point on the pipe surface

域で,最も激しく結晶転移がおこなわれ,それ に伴う発熱作用の影響か,もしくは(ロ)添加さ れた水は水和発熱を伴ないながら流下するた め,下層部ほどより高温状態の水で水和がおこ なわれる要因なのか,今後の検討を必要とす る。

実際の岩盤破砕においても,破砕の初期過程 は充填された破砕剤のごく一部分から発生する 応力が,き裂発生に寄与しさらに上部領域へ転 移する膨張反応によってき裂拡大がおこなわれ ていると推定される。

2.3.1 膨脹特性の実証試験

速効性破砕剤は, 充填孔中でその下部領域か ら膨服は開始し, 漸次上部へ移行している。

この現象を確認するため次に示す2つの方法 にて実証試験をおこなった。

①透明パイプ充填による破砕状況の観察

内径40mm(厚さ3.0mm), 長さ2.0mの透明ア クリル製パイプを用い実破砕のモデル実験をお こなった。

結果はPhoto.2で示すとおり、注水後6分15秒 でパイプ下部から約50cmの箇所で強い破裂音と 共にパイプは破損した。

これは、膨脹圧測定から得られた下端部より 約25%前後の位置が最大膨脹圧を示しているこ ととかなりよく一致している。

さらに破損時高圧の水蒸気が放出されている ことからパイプ破損は破砕剤の膨脹応力による ものと同時に, 高圧蒸気による熱応力も関与し ていることが充分考えられる。

②透明ブロック体による破砕状況の観測

アクリル樹脂の透明ブロック(20cm×8cm× 20cm高さ)をモノマー・キャスティング法で成形 し、Photo.3とFig.5に示す容積を持つ2孔をブ ロック中へ設け、各々の孔中へ破砕剤74g、水 32ccを注入した。水和膨脹が終了する30分後のア クリル樹脂変形度はFig.6に示すとおりである。

ブロック成形体中での膨脹は、き裂伝播さら にブロック本体の破損がないため、その変形度 は破砕剤が拘束状態下にある場合での最終膨脹 特性を現わしている。その結果はFig.6に示すと おり、円周方向に30~35%、長さ方向で中央部 分の約70%が膨脹拡大されている。

この膨脹を受けた体積はもとの体積に対し約 18~25%の増大を示している。



Photo. 1 Before expansion



Fig. 5 Before reaction

3. 断面形状の影響

脆性材料の破砕において、き裂先端への応力 集中効果は数多指摘⁹⁾¹⁰⁾されている。

このことは、一定の内圧を示す破砕剤を用い た場合でも充填される断面形状が異なればその 破砕性能は異なってくることが予測される。

その効果をみるため,先端が鈍化して曲率が 大きくなった場合の楕円形状と,曲率=1であ る円形状の穿孔をおこない,石灰石岩盤で破砕



Photo. 2 During expansion (After 7 min.)



Fig. 6 After reaction

性能の対比をおこなった。

3.1 破壊応力の簡易推定式

無限遠方から引張応力が働いた場合の応力集中 による破壊理論¹¹⁾は体系化されているものの,穿 孔中に内圧が負荷された場合のき裂先端応力と破 壊の関係は必ずしも明確とは云い難い。¹²⁾

そこで円形と楕円模型を各々単純化し,下記 の簡易応力推定式を算出した。¹²⁾

肉厚円筒に開孔した円形孔の応力分布は、極







Fig. 7 Dynamic equilbrium of thick cylinder

座標Q方向のr点における応力 δ_{q} は次式で表わされる。

$$\sigma_{Q} = \frac{a^{2}}{b^{2} - a^{2}} \left\{ \left(1 + \frac{b^{2}}{\gamma^{2}}\right) P_{1} - \left(\frac{b^{2}}{a^{2}} + \frac{b^{2}}{\gamma^{2}}\right) P_{2} \right\}$$
(1)

a: Inner Radius

b:Outer Radius

P₁:Inner Pressure

P₂:Outer Pressure

外圧すなわち空気圧 P_2 は、内圧にも加わって いるから P_2 =0として計算

$$\sigma_{\rm Q} = \frac{{\bf a}^2}{{\bf b}^2 - {\bf a}^2} \, \left(1 + \frac{{\bf b}^2}{\gamma^2} \right) {\bf P}_{\rm I} \tag{2}$$

最大応力は、r=aで発生するため

$$(\sigma_{\rm Q}) \max = \frac{b^{2+}a^{2}}{b^{2-}a^{2}} P_{\rm q}$$
 (3)

岩盤破砕のように, b ≫a (肉厚が無限に厚い時)の場合

Photo. 4 After expantion





$$(\sigma_{Q}) \max \neq P_{1}$$
 (4)

即ち,円孔($\mathbf{r}=\mathbf{a}$)で材料の許容応力 $\delta_{\mathbf{a}}$ とする と $\mathbf{P}_{\mathbf{i}} \gg \sigma_{\mathbf{a}}$ で破壊が進むこととなる。

一方, 楕円開孔の場合, 長軸方向については 応力釣合を求めるUnit Volume計算のための座標 rに対して補正因子 V_2^2/r_1^2 を掛けておかねばなら ず, (5)式となる。

$$(\sigma_{q}) \max = \frac{\gamma_{2}^{2}}{\gamma_{1}^{2}} P_{1}$$
 (5)
 $(r_{2} > a)$

3.1.1 破砕性能結果

内径40mm φ 鋼管充填によるダイヤフラム式 圧力計計測による膨脹圧が750kgf/cm²を示す破 砕剤組成を用い穿孔長2.0m,抵抗線0.6mの石灰 岩法面破砕をおこない円形穿孔と楕円穿孔によ る破砕性能対比をおこなった。その結果をTable 4に示す。

石灰岩による穿孔形状を変えた実破砕の結果 は、円形でのき裂伝播距離が60cmに対し、楕円 形状では1.0m迄伝播距離は伸び、1.6倍の値を示

		Elliptical hole		Circular hole
		Long radius	Short radius	
Drilling diameter (mm)		65	32	46
Expansion force	Calculated	3.034	182	_
(kgf/cm2)	Observed	 O		750
	0.4 (m)			0
	0.6	0		0
Spacing	0.8	0		Δ
	1.0	(0	X
	1.2	Δ		×

Table 4 Comparison of excavation result between circular and elliptical hole

(\bigcirc : Crack line is connected between holes, \triangle : Imperfect, \times : Fault)



Photo. 5 Elliptical hole

している。

この事はき裂先端への応力集中効果を利用す ることにより、破砕効果を著しく向上させるこ とが可能であることを確認された。

4. まとめ

アクリルパイプ試験では、パイプ下部領域で 激しい破裂音と共に破片の飛散を伴いながら破 砕は進行し、あたかも動的な圧力が負荷された ような現象を呈することが多い。この動的なエ ネルギーは粒子間に閉じ込められた高圧水蒸気 が衝撃的に放出され直接的にパイプを破損する とともに、爆発音に近い破裂音が発生すること から生成物のコロイダル細粒化粒子に起因する 水蒸気爆発¹³⁾¹⁴⁾を伴った現象も包含されている と考えられる。

次に,穿孔断面に曲率を持つ楕円形状での破砕試験では,石灰石岩盤の実破砕において Spacingの向上が観測され先端応力の集中効果が 確認された。

今後, 穿孔先端の曲率をさらに鋭角とした場 合における破砕性能との関係を検討する必要が ある。



Photo. 6 Excavation result elliptical hole

5. 謝辞

本研究のご指導をいただきました京都大学 大学院工学研究科花崎紘一教授,さらに研究の ご協力をいただきました河合石灰工業(株),開 発部水野次長に深くお礼中し上げます。

文 献

- 1) 伊藤一郎, 佐々宏一, 日本鉱業会誌 79,261 (1963).
- 2) 花崎紘一, 伊藤一郎, 水曜会誌 Vol.17, No.2 (1970).
- 3) 河野俊夫,石井四郎,石灰石 189,26(1981).
- 4) 佐藤雅男,山田荘太,川崎久己,セメント・ コンクリート論文集 43,616(1989).
- 5) 山口梅太郎, 西松裕一著 「岩石力学入門」 P82, P86 (1983), 東京大学出版会.
- 5) 三木幸蔵著 「岩石と岩盤の知識」 P99 (2000) 鹿 島出版会.
- 7) 福井久明, 火薬学会誌, 62, 225 (2001).
- 8) 渋谷寿一,本間寛臣,斉藤憲司著「現代材料力 学」P151, P154 (2001) 朝倉書房.
- 9) 堀内良, 金子純一, 大塚正久著「材料工学入

門」P157(2001)内田老鶴圃.

- 10) 北条英光著「材料の工学と先端技術」P28, P38 (1997) 裳華房.
- 尚田明著「セラミックの破壞学」P59, P63 (1998)
 内田老鶴圃.
- 12) 中村一,小泉尭著「固体の力学」P53(1994) 養覧 堂出版.
- 13) 甲藤好郎著「伝熱概論」P311, P321 (2002) 養寛堂 出版.
- 14) 高島武雄,飯田嘉宏著「蒸気爆発の科学」P51, P82(1998) 裳華房.

Static demolition agent by calcium oxide

Hisaaki Fukui*, and Kazuhiko Tsukada**

This report mainly consists of the measurement result on the pressure distribution from what portions occure by the expansion of the static demolition agent in the aluminum pipe.

As the result, the expansion pressure doesn't occure equally from all portion charged in aluminum pipe but comes out from the particular portion. This section is approximately at 20% areas from bottom of the pipe. In order to examine the above result, two kinds of experiments are taken.

The first, using the opaque plastic tube of which free deformations are capable at any surface, it is observed that any portion of the pipe starts to enlarge toward circular direction.

The second is the test using the opaque acrylic block in order to observe the expansion behavior under the confinement condition.

Both of them are showed the same tendency as the pressure distribution measurement that the expansion stats to occure at 20% around from bottom of the pipe.

Finally, the test of the breacrage properties on lime ston rocks is examined compared with circular holes and elliptical holes.

Consequently, it is found that the spacing of elliptical holes is prolonged 1.6 times than circular holes.

(*ROX · JAPAN Co. Ltd., Ebisu Bld. 3F Hamacho 1-5-1, Nihonbashi, Chuo-Ku, Tokyo. 103-0077 JAPAN

**Faculty of Engineering, Kyoto University, Sakyo ku, Kyoto, 606-8501, JAPAN)