岩質材料の動的破壊実験のための爆薬駆動高速載荷装置

中村裕一", 黒田泰徳", 松本安喜"", 桐谷能生""

高速載荷時の岩質材料の力学的特性変化や破壊挙動を調べる目的で、瞬発電気雷管の爆発力を駆動 源にした高速載荷装置を試作した。本装置の基本構造は、鋼製フレームに取り付けられた水が充填さ れた装薬室と負荷ピストン及び供試体下部に装着されるロードセルからなっている。試作装置の有効 性を検証するために岩質材料としてモルタル及びコンクリートの供試体を作製し、高速圧縮荷重作用 下及び高速圧裂引張荷重作用下における供試体の動的破壊挙動を高速度ビデオカメラで観察した。圧 縮試験では、衝撃ロードセルによる荷重履歴測定や動ひずみ履歴測定を行い、高速載荷時の圧縮強 度、平均応力増加速度を求めた。本実験によって、試作装置の性能評価として、繰り返し使用可能で あること、圧縮試験時に約200MN/秒の平均荷重速度が得られることなどが明らかになった。測定値か ら静的圧縮強度に対する高速載荷時の圧縮強度の比については、1.7~2の値が得られた。圧縮強度 の荷重速度依存性については、既往のデータと比較してその妥当性を明らかにしている。

1. 緒 言

高速載荷や衝撃的負荷を受ける岩石やモルタル、コ ンクリートなどの岩質材料の変形性、破壊強度変化や き裂進展挙動などの動的特性の解明は、破砕性や掘削 能率の評価、強震時の破壊挙動、爆破におけるき裂制 御、岩盤の安定性などの問題に関係して重要である。 材料の動的実験は載荷体を供試体に接触させて高速に 変位させる高速載荷実験と載荷体を供試体に衝突させ る衝撃実験に区分けすることが出来る。当然のことな がら、衝撃実験においては応力波の作用が重要とな る。初期の高速載荷実験では、静的実験に使用される 機械式試験機が活用され、強度の歳荷速度依存性に関 心が集まった。その後、載荷速度を大きくすることの 出来る装置が開発され、今日では一秒間に約10⁷ µひ ずみを生じさせる実験も報告されている。これまでの 研究によって、強度だけでなく、応力ーひずみ関係、 ヤング係数、ポアソン比なども載荷速度によって変化 する速度効果の存在が確認されているが、最荷試験機 の性能や測定の困難さなどのために、この問題の十分 な解明は未だなされていないようである^{0.2)}。また、

2000年9月5日受理 '八代工業高等専門学校上木建築工学科 〒866-8501 熊本県八代市平山新町2627 TEL 0965-53-1334 FAX 0965-53-1349 E-mail nakamura@as.yatsushiro.nct.ac.jp "八代工業高等専門学校専攻科 ""八代工業高等専門学校技術室 衝撃実験については、最近、ポブキンソン効果を用い た岩石の動的破壊実験³⁰⁰や、その破壊プロセスの数 値計算による理論解析³⁰が行われている。

このような従来研究の背景の中で、著者らはこれま でに、爆薬の動的作用に着目した装薬ホルダーを考案 し、これを使用してモルタルやコンクリートなどの岩 質材料中に進展方向が制御されたき裂を生じさせるこ とが出来ることをすでに明らかにしている^{6,7}。本研 究は、このような岩質材料の動的破壊挙動に関するこ れまでの研究の取り組みを応用発展させたものであ り、高速載荷時の岩質材料の応力・ひずみ関係、強度 やき裂進展挙動などの動的特性を調べる目的で、爆薬 の爆発によって生じる衝撃波と爆発ガスを駆動源にし た高速載荷装置を試作した。爆薬は瞬間的に非常に大 きなエネルギーを放出するが、これを利用することに よって、通常の試験機では困難な荷重速度を簡単な装 置で安価に作り出すことが出来る。著者らのこれまで の研究実績から、電気雷管単体であっても、数トン程 度の荷重を数百 μ 秒で発生させることが出来る装置が 可能と思われる。本論文では、本研究の第1報とし て、これまでに試作した装置の概要、実験方法及びそ れを用いて行った岩質材料であるモルタルやコンク リートの高速圧縮荷重作用下及び高速圧裂引張荷重作 用下における動的破壊現象を高速度ビデオカメラで観 察した結果を示す。圧縮試験では、衝撃ロードセルに よる荷重履歴測定や動ひずみ履歴測定を行い、試作し た高速載荷装置の性能評価を行った。



Fig. 1 High-speed loading apparatus driven by an electric detonator

2. 爆薬駆動高速載荷装置と実験方法

2.1 爆薬駆動高速載荷装置の概要

これまでに試作した高速載荷装置をFig.1に示す。 装置は、鋼製フレームに取り付けられた装薬室に装薬 として市販の地震探鉱用瞬発電気雷管(6号)を装着 し、その爆発によって生じる力で負荷ピストンを駆動 し、供試体に高速荷重を作用させようとするものであ る。最初に試作した装置では、装薬室内部は空気とし ていたが,十分な駆動力が得られなかった。このた め、装薬室に水を充填する方式に改め、Fig.1のよう な装置とした。このような水中爆発力を利用した高速 荷重発生装置としては、新桐ダイナマイト4~7gを 使用した高速荷重試験機が報告されている[®]。Fig.1 における実験手順は、装薬室に電気雷管を装着した 後、負荷ピストンを取り付け、固定ボルトを締め付け て一体化する。次に、装薬室上部の通水孔から水を装 薬室に流し込み、充満させる。これらを鋼製フレーム に取り付け、負荷ピストン下部に球座を取り付けて裁 荷面とする。この載荷面と朝製フレーム下部に取り付 けられたロードセルの間に供試体を配置した後、装薬

室上部の固定ボルトをゆるめて、装薬室下部と負荷ピ ストンが一体となって、作動するようにする。電気需 管が起爆されると装薬室内に水中衝撃波が発生し、水 中衝撃圧が負荷ピストン上面に作用し、負荷ピストン が駆動される。本実験で装薬として使用した地震探鉱 用電気雷管(6号)には主爆薬として、0.4gのペンス リットが使用されている。Fig.1からわかるように、 負荷ピストンは、その下部がストッパーとなる水平フ レームに衝突すると停止するが、装着された球座は、 供試体の破壊後、ピストン面から脱落するようになっ ている。

2.2 実験方法

Fig.2に、本実験のブロック線図を示す。装薬の起爆と計測機の同期をとるために、パルス発生器と起爆回路を使用した。本試作装置の荷重特性を評価するために衝撃ロードセルを用いて、発生荷重の時間履歴を 測定した。使用した衝撃ロードセルは電圧モード型 クォーツロードセル(PCB社製PCB-200B)である。そ の性能特性は、許容最大圧縮荷重133kN、共振周波数



Fig. 2 Experimental setup for measurements

30kHz, 立ち上がり時間15µsecである。また, 圧縮 試験時の動ひずみ履歴を供試体側面に接着した2枚の ひずみゲージ(ゲージ長10mm)で測定した。使用した 動ひずみアンプの応答周波数は, DC~500kHzであ る。これらの波形記録には2台のデジタルストレージ スコープを使用した。

高速度ビデオカメラによる高速破壊現象観察では, 載荷装置に配置された供試体に2個のハロゲンランプ の光をあてて,破壊挙動を撮影した。使用した高速度 ビデオカメラはデジタルメモリー方式の画像記録装置 で,同期機能によって,破壊現象に同期させて画像記 録が可能である。分割フレームにすれば,最高撮影速 度40500コマ/秒で49152枚の画像を記録することが出 来る。

2.3 供試体形状と力学的特性値

使用した岩質材料はモルタルとコンクリートで、その供試体の形状は、圧縮試験用が直径35mm、高さ70 mm,圧裂試験用が直径100mm、厚さ30mmである。 岩質材料供試体作製においては、白色ポルトランドセ メントを使用して練りこみ、その際にモルタル相の白 色化を意図して白ペイントの水溶液を混入させた。こ れによって、粗骨材とモルタルの付着面やモルタル中 のき裂形成が撮影画面において明瞭となった。また、

Table 1 Mechanical properties of the specimen materials

	Mortar	Concrete
P-wave velocity (km/s)	3. 77	4. 50
S-wave velocity(km/s)	1.97	2. 23
Modulus of elasticity (GPa)	20. 5	29. 0
Compressive strength (MPa)	27.4	32.7
Tensile strength (MPa)	2.73	2. 70

コンクリートについては、供試体の観察表面の粗骨材 を明瞭にするために、10mmのふるいにとどまる大き さのものを練りこみ時に使用した。供試体作製におい て、圧縮試験用は角柱供試体からコアを抜き取り、端 面仕上げした。圧裂試験用は、円柱供試体をコアカッ ターで切断して作製した。本実験に使用した岩質材料 の力学的特性値をTable 1 に示す。

3. 実験結果及び考察

高速圧縮破壊現象を記録したビデオ画像の一例を Fig.3,5,6に示す。この載荷装置では、供試体下 面が直接ロードセルのインパクトキャップに接する場 合は支圧荷重となり、供試体下部に縦方向き裂が多数 生じる。このため、Fig.1に示すように、供試体下面



Fig. 3 Dynamic fracture behavior of the mortar specimen under uniaxial compressive loading recorded by the high-speed video camera (framing rates; 13500 f/s)



Fig. 4 (a) Load time trace from the load cell and (b) uniaxial strain time traces from the gauges attached to the specimen shown in Fig. 3. Horizontal time scale is $100 \,\mu$ s/div. The sensitivity of the charge amplifier is 16.4×10^3 N/V and the sensitivity of the strain amplifier is $2000 \,\mu \,\epsilon/V$. In (a), the upper signal shows the frame numbers of the video image after the trigger system was initiated.

とインパクトキャップの間に荷重板(載荷板)を装着し て実験を行った。高速圧縮荷重作用下での破壊形態 は、静的載荷の場合と同様に、縦方向き裂による場 合、縦方向き裂とせん断破壊の組み合わせによる場 合、せん断破壊による場合に区分けすることができ る⁹。Fig.3は高速圧縮荷重作用下でのモルタルの動 的破壊挙動を示している。ビデオ画像には、上側載荷 面の運動開始がNo.4フレームに捉えられている。実 験では、起爆回路を起動させる信号を用いて、この高 速ビデオカメラ装置のセンタートリガー機能を作動さ せているが、電気雷管には起爆遅れがあるため、No. 1フレームが起爆した瞬間の画像とはならない。供試 体の爆裂的破壊挙動は、No.10フレーム以後に捉えら れている。Fig.3から、この場合の破壊挙動として、 供試体中央部が膨らみ、上部でせん断破壊が生じてい ることがわかる。これらは載荷面の端面拘束の影響と 考えられ、供試体端面付近に沿って、せん断応力が生 じ、供試体周縁部には応力集中が生じる¹⁰⁰。この時の 高速圧縮荷重作用下でのロードセルの時間履歴をFig. 4 (a)に示す。また、供試体側面に接着されたひずみ



Fig. 5 Dynamic fracture behavior of the mortar specimen recorded by the high-speed video camera (framing rates; 13500 f/s). The images show the fracture behavior under an eccentric load. The loading condition was caused by the inclined upper end of the specimen.



Fig. 6 Dynamic fracture behavior of the concrete specimen under uniaxial compressive loading recorded by the high-speed video camera (framing rates; 13500 f/s)

ゲージの時間履歴の波形をFig.4(b)に示す。これら の波形から、荷重と動ひずみの時間履歴がほぼ対応し ていることがわかる。荷重履歴の波形においては、立 ち上り後、約50µsで少し振動しているが、これは装 薬室内部での水中衝撃波の挙動に関係していると考え

られる。ロードセルの波形から平均荷重速度と高速載 荷時の圧縮強度を求めた。この場合の圧縮強度は、 Fig.4(a)に示したロードセルの出力波形のピーク値 から計算した。Fig.4(a)の上側波形はビデオ装置の トリガー機能が作動した後の撮影画像のコマ番号に対



Fig. 7 Average stress rate influence on the relative increase in the compressive strength

応しているが、撮影画像を見ると、ロードセル波形が 示すピーク値は供試体が破壊するまでの最大荷重であ ることがわかる。Fig.4 (a)から求められるこの場合 の平均荷重速度と高速載荷時の圧縮強度は200MN/秒 及び52MPaが得られた。この高速載荷時の圧縮強度 は静的圧縮強度の1.9倍になっている。Fig.5での破 **壊挙動は、供試体上面の仕上げ不良に起因する偏心哉** 荷によるもので、供試体右側面での曲げ圧縮破壊と左 側面での曲げ引張破壊の状況が撮影されている。Fig. 6のコンクリートにおいては、No.4フレームで負荷 ピストンが始動し、No.10フレームになると供試体周 緑部が膨らみ、下部付近の租骨材面に縦ひび割れが生 じている。この場合の平均荷重速度と高速載荷時の圧 縮強度を求めると、220MN/秒及び56MPaが得られ た。この圧縮強度は静的圧縮強度の1.7倍になってい る。Fig.7は得られた実験結果を文献1)のデータに図 示したものである。本試作装置の平均応力増加速度が 既往のデータの中で、高速であることや静的強度に対 する高速載荷時の圧縮強度の割合(圧縮強度比)も妥当 であることがわかる。

Fig.8の高速圧裂引張荷重作用下でのモルタルの場合, No.8フレームで,小さなき裂が発生し,No.10 から13フレームになると載荷点を結ぶ線上の中央付近に,はっきりとき裂が読み取れる。No.14フレームになると,静的圧裂載荷時に生じるき裂面と同様に,この場合にも載荷点を結ぶ線にそって,き裂面が形成さ

れる。静的圧裂試験における供試体の破壊性状につい ては、供試体断面中央付近に微小ひび割れが先行して 発生し、荷重増加とともに栽荷点に向かって進展して 破壊に至ることが実験的研究によって明らかにされて いるが^{III},本実験結果はこれと一致している。Fig.9 のコンクリートの破壊挙動に関しては、No.10フレー ムで小さなき裂が供試体中央付近に生じ、載荷点を結 ぶ断面にある粗骨材をさけながらき裂面が拡大する。 載荷点付近では、粗骨材中をこのき裂が進展してい る。これには載荷点付近の応力状態が関係しているこ とが考えられる。静的圧裂引張荷重作用下での応力解 析から載荷点を結ぶ線上の横方向に引張応力が生じる だけでなく、荷重方向には圧縮応力が作用し、その値 は載荷点付近では非常に大きくなることが示されてい る¹⁰⁾。また、前述の引用文献11)には、静的圧裂試験 における供試体のひずみ状態は分布幅を有する荷重が 載荷された場合の計算結果によく一致することが報告 されているが、その理由として載荷点付近での局部的 破壊によって荷重作用が面的になることが指摘されて いる。高速載荷時には、そのような面的な分布荷重と しての作用効果も顕著となることも考えられる。

4. 結 論

岩質材料の動的破壊実験のための爆薬駆動高速載 荷装置を試作し、モルタル及びコンクリートの供試体 の破壊実験に適用した結果、以下のことが明らかに



Fig. 8 Dynamic fracture behavior of the mortar specimen under splitting tensile loading recorded by the high-speed video camera (framing rates; 13500 f/s)



Fig. 9 Dynamic fracture behavior of the concrete specimen under splitting tensile loading recorded by the high-speed video camera (framing rates; 13500 f/s)

なった。

- (1)本載荷装置は、特別な保守をすることなしに、繰り返し使用可能であることが確認できた。
- (2) 高速圧縮荷重作用下や高速圧裂引張荷重作用下でのき裂挙動が高速度ビデオ画像によって明らかになった。モルタルの圧縮実験では静的載荷と同様の破壊形態が生じる。圧裂引張実験では、上下の

載荷点を結ぶ線上の供試体断面中央付近において、引張によるき裂が生じる。

(3) 測定した圧縮試験時の荷重履歴から高速載荷時の 圧縮強度と平均応力増加速度を求めた。静的強度 に対する高速載荷時の強度の比は1.7~2倍となり、既往の実験結果との比較から、この値は載荷 速度との関係において、妥当であると思われる。

謝辞

装置の試作開発にあたっては、八代高専技術室福山 係長、浦本技術専門職員はじめ、関係者の支援を受け た。本実験を遂行するに際しては、卒研生として参加 された上米良健氏(現在九州電力株式会社勤務)、田代 晋也氏(現在大阪ガス株式会社勤務)の協力を得た。ま た、本研究の費用の一部には文部省科学研究費補助金 (基盤研究B-(2)、課題番号09555323)を使用した。こ こに記して、感謝の意を表す。

文 献

- 1) 竹田仁一, 立川博之, 藤本一男, コンクリート工 学, 15, 1-11. (1977)
- 2) P. H. Bishoff and S. H. Perry: Materials and Structutres, 24, 425-450(1991)
- 3)勝山邦久,緒方雄二,和田有司,工業火薬,53, 182-192(1992)
- 4) 馬齿臣, 三宅淳巳, 小川輝繁, 歌川学, 和田有

司, 緒方雄二, 瀬戸政宏, 勝山邦久, 火薬学会 誌, 59, 49-56(1998)

- 5)加藤昌治,川上純樹,米田哲朗,金子勝比古,和 田有司,緒方雄二,勝山邦久,火薬学会誌,60, 240-249(1999)
- 6) 中村裕一, き裂制御爆破工法, 特許庁特許公報 1996, 出願公告番号・特公平8-12040.
- 7) 中村裕一,岩本誠冶,深浦貴之,上米良健,第4 回 構造物の衝撃問題に関するシンポジウム講演 論文集,241-244(1998)
- 8) 小林良二, 日本鉱業会誌, 85, 911-916(1969)
- 9) 山口梅太郎, 西松裕一共著, 岩石力学入門, p.119. 東京大学出版会
- 10) 土質工学会編:岩の工学的性質と設計・施工への 応用,第3章岩石試験法,土質工学会
- 11)町田篤彦,土木学会論文報告集,297,99-112 (1978)

A new high-speed loading apparatus driven by explosives for dynamic fracture experiments of rock-like materials

Yuichi NAKAMURA^{*}, Yasunori KURODA^{*}, Yasuki MATSUMOTO^{*}, and Yoshio KIRITANI^{*}

Strength, stiffness and brittleness of rock-like materials are affected by the rate of loading. However, there is a lack of data at high rates of loading. In this paper, a new experimental method by means of a high-speed loading apparatus driven by explosives was presented for dynamic load tests of rock-like materials. The loading apparatus consists mainly of a charge chamber attached to steel frames, a loading piston and a load cell. The charge chamber is filled with water and the apparatus is driven by an explosive charge, an electric detonator. The mortar and concrete specimen were loaded in compression and / or splitting tension. The dynamic fracture processes of the specimens were observed by high-speed videography. The dynamic load and axial strains in compression were measured by using a piezoelectric type load cell and strain gauges, respectively.

It was shown from the experimental results that the fracturing process of the specimen in uniaxial compression is affected by frictional restraint of the end loading surfaces, the crack patterns are altered by the presence of shear failure, and the compressive strength of the specimen is found to be as much as $70 \sim 100$ % greater than the static strength. In the splitter tension test, cracks are firstly initiated near the center of the cross section of the specimen and the cracks propagate to the loading points.

('Yatsushiro National College of Technology, 2627 Hirayama-shinmachi, Yatsushiro, Kumamto 866-8501, JAPAN)