個別要素法を用いたコンクリート供試体発破実験の再現解析

1.	は	Ů	め	に

トンネル掘削工事で,爆薬を用いた発破掘削方式を採用 する場合,発破振動が周辺環境に及ぼす影響が懸念される. 1つの振動低減法として掘削面中央にあらかじめスリット 状の自由面を設ける「心抜き自由面発破」という方法があ る.当研究室では,当該法を想定し,発破孔から自由面ま での距離が破壊領域面積や放射波動エネルギー等に及ぼす 影響について検討した¹⁾.しかし,解析には2次元個別要素 モデルを用いており,実際の発破孔周辺の3次元的破壊挙 動の再現性が明らかではない.そこでコンクリート供試体 を用いた発破実験を実施し,3次元的破壊挙動を明らかに するとともに、その再現解析を試みた.なおその際に、供 試体に取り付けた加速度センサによる測定データから発破 孔内圧力を推定した.さらに,材料試験等では設定困難な 物性値が亀裂の進展や破壊領域に及ぼす影響を検討した。

2. 発破実験の概要

(1) 供試体の概要および計測システム

幅 2.0 m, 奥行き 3.0 m, 高さ 2.5 mの無筋コンクリート (配合 24-8-25BB) により供試体を作成した.発破孔は1孔 (直径 52 mm, 奥行き 1500 mm)とし, その内部にガス圧 センサを,また発破孔の頂部(1),側部(2),前方(3)の3ヶ 所に加速度センサを設置した (図1参照). 発破孔は発破孔 中心から自由面までの距離を 40cm に設定した. なお,別 途行った材料試験より得られた物性値を表1に示す.

(2) 実験結果

発破実験後の供試体の様子を図1に示す.斜め左下方向 に亀裂が伸びている.また,破壊面は発破孔とほぼ平行に 広がっており,概ね2次元的であることがわかる.なお,加 速度測定値の大小関係は,前方③<側部②となっており, おおよそ2次元的に波面が伝搬したものと推測される.

圧力波形の設定

発破孔内部の圧力関数としては,立ち上がり時間に比べ 象とする. 緩やかに減少するようなものが種々提案されている.詳細 (2) 推定手順 解析を進める前に,文献²⁾の圧力関数を用いて,圧力波形 と亀裂の伸長挙動との関係を定性的に評価した.その結果,2のように最大圧力 Po と立ち上がり時間 a を未知量として 圧力がピークに達した後の減少時間を,立ち上がり時間の 設定した.なお,圧力波形は次式により与えた.



学生員

正会員

正会員

正会員

齋藤 優 若月和人

阿部 和久

紅露 一寛

新潟大学大学院自然科学研究科

新潟大学大学院自然科学研究科

新潟大学工学部建設学科

(株) 福田組

図1 実験結果

項目	値	
密度	$2390(kg/m^3)$	
ポアソン比	0.2	
せん断弾性係数	13500(MPa)	
引張破壊強度	3.75(MPa)	
法線方向バネ定数	450000(MPa/m)	
接線方向バネ定数	90000(MPa/m)	
法線方向粘性係数 (非破壊域)	5.05(MPa • s/m)	
接線方向粘性係数 (非破壊域)	2.26(MPa • s/m)	

3倍に設定することで,上述の亀裂の進展の再現性が向上 する傾向が得られた.この圧力波形を参考に発破孔内部圧 力の推定を進めていく.

(1) 発破孔内部圧力の推定

供試体に設置したガス圧はセンサの破損により測定不能 であった.同様に加速度センサ①も破損により十分な測定 データを得られなかった.そこで,供試体側部に設置した 加速度センサによる測定波形から発破孔内部圧力を推定 した.なお,当該実験に用いた加速度センサの応答周波数 は 5kHz であり, 有意に設定したサンプリング間隔は 10⁻⁴s と比較的粗い.また,上面および底面からの反射波が到達 するまでの波形を用いるものとし,当該センサに圧力波が 到達してから 5×10^{-4} s までの5ステップを推定解析の対

先の圧力波形と亀裂の伸長挙動との結果から、圧力は図



$$P(t) = \begin{cases} P_0 \cos^2(\frac{\pi}{6}(\frac{t}{a} - 1)) & a \le t \le 4a \\ 0 & 4a < t \end{cases}$$
(1)

この圧力波形に対する応答を境界要素解析より求め,圧 カセンサ②と同位置における加速度時刻歴を導出する.測 定時刻における加速度データと,解析結果との誤差の二乗 ノルムを目的関数として,P₀とaを推定した.

(3) 推定結果

推定結果を図 3 に示す.実線は解析結果,・は測定データである.解析は概ね測定値を再現できていることが確認できる.なお,このときの最大圧力は $P_0 = 5.70 \times 10^8 \text{Pa}$,立ち上がり時間は $a = 1.09 \times 10^{-4}$ s となった.

4. 個別要素解析

表1の物性値及び,3.(3)で推定した圧力を発破孔内に設定してDEM 解析を行った.表1以外に設定すべき物性値として,破壊を受けた要素頂点の接触時に設定する粘性係数と,破壊エネルギー解放率G_fとがある.これらについては,解析結果に与える影響を考慮しながら以下のように設定した.なお,底面は地盤と接しているため,地盤を等価な粘性境界として設定した.

(1) 粘性係数の影響

粘性係数は,破砕片を用いた落下試験から反発係数を求 めることで算出する.ただし,粘性係数の設定にあたって は,実際の要素間の接触では摩擦や部分的破壊などの粘性 以外の要因も考慮する必要がある.

また,DEM 解析では,粘性係数を高く設定するほど破壊 領域は小さくなり,同時に亀裂の進展も抑制される傾向が 認められることから,破壊領域面積と亀裂の進展過程も考 慮して設定することとした.

(2) 破壊エネルギー解放率 $G_f^{(1)}$

本 DEM 解析では,要素間距離が $u_t + 2G_f/\sigma_f$ に至った 時点で要素間作用力を完全に解放するように設定している. ここで σ_f は引張破壊強度, u_t は σ_f 発生時の接触バネの伸 びである. G_f を大きくすれば,破壊領域面積は小さくなり, 方向性を持った亀裂の進展は顕著になる傾向が認められた.



図4 解析例

(3) 解析例

以上の検討結果に基づき,粘性係数は落下試験から得られた値の 1/10 として 3.08(MPa·s/m), $2G_f/\sigma_f \gtrsim 3.0 \times 10^{-5}$ mと設定した.この場合の解析結果の破壊の様を図 4 に示す.図は 0.001s における結果であり,破壊した要素辺を白色で表している.

数本の方向性を持った亀裂が放射状に伸びている様子が 窺える.また,右端自由面に平行に破壊域が伸びており,斜 め左下方向に亀裂が伸びている点において実験結果との一 致が認められる.なお,解析では左上方に亀裂が延びてい るが,実験では認められない.ただし,発破孔中心から自 由面までの距離を30cmと設定した他の発破実験において は,同様の亀裂進展が認められ,本解析と符合する結果が 得られている.一方,発破孔周辺の広く破壊された領域つ いては,実験結果とは異なる傾向を示しており,さらなる 検討が必要に思われる.

5. おわりに

発破実験により得られた物性値および実測データから推定した圧力を用いて,個別要素法による再現解析を試みた. 4.(1)の粘性係数と破壊エネルギー解放率 G_f がおよぼす傾向を定性的に評価し設定することで,実験結果を概ね再現できた.また,実験結果では破壊の様子がおおよそ2次元的であることから,発破による破壊過程は本研究で用いた個別要素法による2次元解析で概ね評価可能であると言える.

なお,今回は単一の要素分割を用いて解析を行ったが,亀 裂の進展は要素分割に依存するため,今後は数種類の分割 の下での解析を通し,その影響についても検討する必要が ある.

参考文献

- 石沢浩太,若月和人,阿部和久,紅露一寛:自由面発破による 岩盤破壊過程の個別要素解析,計算数理工学論文集 13(2013), pp.61-66.
- 2) 趙祥鎬,三宅秀和,木村哲,金子勝比古:一自由面破砕の 破壊プロセスに及ぼす圧力波系の影響に関する数値計算, Sci.Tech.Energetic Mat., 64(2003), pp.116-125.