剛飛翔体の高速衝突を受けるコンクリート板の局部破壊発生メカニズム に関する数値解析的検討

A numerical study on mechanism of the local damage of concrete plate subjected to impact by rigid projectile

別府万寿博*,三輪幸治**,伊東雅晴***,片山雅英****,大野友則***** Masuhiro Beppu, Koji Miwa, Masaharu Itoh, Masahide Katayama, Tomonori Ohno

*博(工),防衛大学校講師,システム工学群建設環境工学科(〒239-8686 神奈川県横須賀市走水1-10-20) **防衛大学校理工学研究科前期課程学生,システム工学群建設環境工学科(〒239-8686 神奈川県横須賀市走水1-10-20) ***工修,伊藤忠テクノソリューションズ(株),科学システム事業部(〒100-6080 東京都千代田区霞ヶ関3-2-5) ****博(工),伊藤忠テクノソリューションズ(株),科学システム事業部(〒100-6080 東京都千代田区霞ヶ関3-2-5) *****博,防衛大学校教授,システム工学群建設環境工学科(〒239-8686 神奈川県横須賀市走水1-10-20)

This study presents mechanism of the local damage of concrete plate subjected to high velocity impact by rigid projectile. First, characteristics of the local damage of concrete plate subjected to collision by rigid projectile were explained. Then, a numerical model which can describe dynamic behavior of concrete was investigated in terms of combination of failure model and strain rate effect of concrete. Based on the proposed numerical model, mechanism of the local damage of concrete plate was illustrated. Finally, energy transition of initial kinetic energy of projectile and energy consumption in eroded area were discussed

Key Words: high velocity impact, local damage, concrete plate, rigid projectile キーワード:高速衝突,局部破壊,コンクリート板,剛飛翔体

1.はじめに

剛飛翔体が高速度でコンクリートに衝突すると,局部 的な損傷や破壊が発生する.コンクリートの局部破壊は, 飛翔体の質量,速度,剛性および先端形状の影響を受け るため,飛翔体の諸元やコンクリートの特性を変化させ て,破壊モードとの関係を調べる研究が多く行われてい る¹⁾⁻⁶.また,実験結果に基づいてコンクリートの局部 破壊予測式も提案されている.しかしながら,これらの 予測式によって求められる局部破壊の程度を比較する と,かなりの差異があることがわかっている.これは, 実験条件やコンクリートが有するばらつきなどが結果 に影響したものと考えられている.

著者らは,剛飛翔体の高速衝突を受けるコンクリート 板の局部破壊に対する防護設計法を確立するため,実験 および理論解析的な検討を進めている^{7,8} 先に述べたば らつきの原因を解明し防護方法を検討するためには,高 速衝突を受けるコンクリートの局部破壊の発生メカニ ズムを解明することが不可欠であり,このためには数値 解析が有効な手段であると考えられる.近年,離散モデ

ルの一つである個別要素法を用いて衝撃荷重を受ける コンクリート構造物の破壊シミュレーション^{9,10)}が行わ れ,その有用性も示されている.しかし,個別要素法で は要素の初期配列に応じてバネ定数を求める必要があ るなど解決すべき問題 11)も少なくない.一方,連続体力 学に基づいた有限要素法(FEM)によって,コンクリー トのひび割れ,剥離および飛散をともなう表面破壊,裏 面剥離および貫通現象を数値的に表現することは極め て困難であるといわれている¹²⁾.この理由は,解析にお ける構成モデルにおいて,材料の強非線形および不連続 挙動を考慮しなければならないためであり , 例えば陰解 法に基づいた FEM 解析では安定して計算を行うことも 難しい.そのため,計算を中断して,再び要素を分割す るなど特別な工夫を要するが,数万回以上の時間ステッ プを必要とする衝撃解析を行うことは現実的に不可能 である.そこで,衝撃解析に適した陽解法を改良して, これらの破壊をシミュレートする必要がある.

本研究は,有限差分コードのAUTODYNを用いて, 剛飛翔体の高速衝突を受けるコンクリートの局部破壊 をシミュレートできる数値モデルを検討し,局部破壊の



図-1 局部破壊の種類



「写真-1 飛翔体および固定具

板厚(cm)	速度(m/s)	板厚(cm)	速度(m/s)
3	180	8	415
3	210	9	420
6	200	10	310
7	310	10	490
8	210	12	415
8	310	13	490

表-1 実験ケース

発生メカニズムを調べたものである.有限差分法は,弾 性から大変形挙動まで比較的容易に表現でき,計算時間 を短縮できる利点がある.まず,剛飛翔体の高速衝突を 受けるコンクリート板の局部破壊シミュレーションに おいて,コンクリートの構成モデルやひずみ速度効果が 解析結果に与える影響を調べた.次に,表面破壊,裏面 剥離および貫通の数値シミュレーションを行い,これら の損傷過程や損傷の発生メカニズムを調べた.最後に, 飛翔体が衝突前に有していた運動エネルギーと局部破 壊でなされる塑性仕事との関係や,コンクリート内部で 破壊に消費されるエネルギーの特徴について検討を行った.

2. 剛飛翔体の高速衝突を受けるコンクリート板の局部 破壊の特徴^{7,8)}

2.1 実験の概要

鋼製飛翔体を写真-1に示す.飛翔体はナイロン製の固 定具に組み込まれてエアチャンバーに挿入され,その後,



(a) 表面破壊(板厚8cm,速度210m/s)





(b) 裏面剥離(板厚 8cm,速度 310m/s)





(c) 貫通(板厚8cm,速度415m/s)写真-2 局部破壊の様子

固定具とともに発射される.用いた飛翔体の諸元は,材 質:鋼材(SS400),先端形状:半球型,直径:25mm, 質量:50gである.供試体は,普通強度(圧縮強度 25N/mm²)コンクリートを用いて無筋コンクリート板供 試体を作製した.コンクリート板の寸法は縦50cm×横 50cmとし,数種類の板厚を作製した.実験ケースを表-1 に示す.コンクリート板は,上下2辺をクランプで固定 した.

2.2 破壊モード

高速衝突によって生じるコンクリート板の局部破壊 は,図-1に示すように表面破壊,裏面剥離,貫通の3種 類の破壊モードに区分される³.写真-2に,剛飛翔体を 板厚 8cm のコンクリート板に衝突させたときに生じた 表面破壊,裏面剥離,貫通の状況を示す.衝突速度210m/s では,表面に直径10cm 程度の表面破壊が生じ,裏面に は放射状のひび割れが発生した.衝突速度310m/s にな ると,表面破壊とともに裏面剥離が生じていることがわ かる.衝突速度415m/s になると速度310m/s のときより 大きな離面剥離が生じるとともに貫通した.

2.3 破壊の特徴

写真-3 は,表面破壊の破壊状況(衝突速度 310m/s, 板厚10cm)を高速ビデオカメラで撮影(12500 コマ/秒)



写真-3 表面破壊の映像



(a) コンクリート板接触部

(b) 飛翔体頭部

写真-4 衝突後の飛翔体の状況

した映像である.これより,衝突後 0.64ms においてコ ンクリートは粉末状に飛散していることがわかる.写真 -4は,実験後の供試体と飛翔体の損傷を示している.写 真-4(a)より,コンクリート板と飛翔体との接触部には飛 翔体頭部の形状がそのまま残っており,飛翔体はコンク リートに接触した状態を保ったまま押し込むように進 行したことを示している.写真-4(b)より,衝突後の飛翔 体に変形は生じていないことが確認できる.

写真-5 は, 裏面剥離したコンクリート板(衝突速度 310m/s, 板厚 8cm)を切断したものである.これより, 表面破壊のくぼみの下から斜めに発達した大きなひび 割れが確認できる.

3.コンクリート板の局部破壊シミュレーション

ここでは,有限差分法に基づいた衝撃解析コード AUTODYN Ver.6を用いて,コンクリート板の局部破壊 をシミュレートできる数値モデルの検討を行い,局部破 壊の発生メカニズムを調べる.



- 3.1 解析の概要
- (1)解析モデル

解析モデルを図-2 に示す.モデルは2次元軸対称系で 作成した.コンクリート板は,1要素あたり1.25mm×1.25mm の大きさで12,800 要素に分割した.飛翔体は28 要素に分 割した.コンクリートの弾性係数は,25.5×10³N/mm²,ポア ソン比は0.15とした.

(2) 降伏とひび割れ発生基準

飛翔体は鋼製であり、実験後に変形は生じていなかったので弾性体としてモデル化した.コンクリートにはDrucker-Pragerの降伏基準を適用した.写真-3,4に示した破壊状況からわかるように、衝突部には大きな圧縮力が作用し、この部位の解析要素には大きな静水圧(圧力)が発生すると考えられる.通常のDrucker-Pragerの降伏基準では、降伏強度は静水圧に比例する形になっているが、藤掛らが行った急速3軸圧縮試験¹³によると、降伏強度は静水圧の増大とともに緩やかに増加することが報告されている.そこで、降伏基準の形状の影響を調べるために図-3に示す線形と非線形のモデルを比較することにした.なお、本研究で用いた非線形モデルは、一軸引張強度 f_t あよび一軸圧縮強度点 f'_c を通過するように定式化したモデルである.これらの式は、それぞれ次のように表される.







図-3 降伏基準モデル

線形モデル:

$$\sqrt{J_2} + \alpha I_1 = k \tag{1}$$

非線形モデル:

$$\sqrt{3J_2} = \sqrt{f_c'f_t - 3(f_c' - f_t)I_1}$$
(2)

ここに, J_2 : 偏差不偏量の第2成分, I_1 : 不偏量の第 1成分, α : 材料定数,k: 降伏基準値, f'_c , f_t : コ ンクリートの一軸圧縮および引張強度を示す.

式(1)の材料定数 α と降伏基準値 k は,次式で与え られる¹⁴⁾.

$$\alpha = \frac{f_c' - f_t}{\sqrt{3}(f_c' + f_t)}$$
(3a)

$$k = \frac{2f_c'f_t}{\sqrt{3}(f_c' + f_t)} \tag{3b}$$

引張破壊については,図-3に示すように,静水圧が膨 張圧となり一軸引張強度に相当する値($I_1 = -f_t/3$) に達したときに生じ,その後は強度を失うものと仮定し た.

(3)貫入・貫通現象のモデル化

剛飛翔体がコンクリート板に衝突すると,飛翔体がコ ンクリートに貫入し,衝突速度がさらに大きくなると貫 通する.このような材料の剥離や飛散挙動を表現するため,要素の相当ひずみ \mathcal{E}_{eff} が設定した値を超えたときに要素を削除する方法を用いた.図-4にこの操作の概要を示している.一般に,この操作のことをエロージョンと呼び,設定したひずみのことをエロージョンひずみという.相当ひずみ \mathcal{E}_{eff} は次式で与えられる.

$$\varepsilon_{eff} = \frac{2}{3} \left[\left(\varepsilon_1^2 + \varepsilon_2^2 + \varepsilon_3^2 \right) + 5 \left(\varepsilon_1 \varepsilon_2 + \varepsilon_2 \varepsilon_3 + \varepsilon_3 \varepsilon_1 \right) - 3 \varepsilon_{12}^2 \right]^{\frac{1}{2}}$$

$$(4)$$

ここに, ε_1 , ε_2 , ε_3 は主ひずみ, ε_{12} は主せん断ひずみを示す.

要素を削除した後は,内部のエネルギーを失うが,運 動エネルギーは保存させている.なお,エロージョンひ ずみは,Hayhurst¹⁵⁾らが推奨している2.5を用いた. (4)ひずみ速度効果

材料が衝撃荷重を受けると大きなひずみ速度を示す ことがわかっている³⁾ので,解析モデルにもひずみ速度 に対応した強度の増加を反映させる必要がある.実験結 果より,コンクリートの破壊は1ms前後で終了している こと,およびコンクリートは一般に数100~数1000µ程 度のひずみで損傷,破壊することより,実験の範囲内で 生じるひずみ速度は,10¹~10²(1/s)のオーダーと考えら れる.ひずみ速度効果によるコンクリートの一軸圧縮お よび引張強度増加の評価式として,以下に示す藤掛およ び Ross らの式がある.

動的圧縮強度の増加率:藤掛らの式¹³⁾

$$\frac{f_{cd}'}{f_{cs}'} = \left(\frac{\dot{\varepsilon}}{\dot{\varepsilon}_s}\right)^{0.006 \left[Log\left(\frac{\dot{\varepsilon}}{\dot{\varepsilon}_s}\right)\right]^{1.05}}$$
(5)

ここに, \dot{e}_s :静的載荷時のひずみ速度[1.2×10^5 (1/s)], \dot{e} : ひずみ速度(1/s), f'_{cs} :静的圧縮強度(N/mm^2), f'_{cd} :動的圧縮強度(N/mm^2)である.

動的引張強度の増加率:Ross らの式¹⁶⁾

$$\eta(\dot{\varepsilon}) = \frac{f_{td}'}{f_{ts}'} = \exp\left[0.00126 \left(Log \,\frac{\dot{\varepsilon}}{\dot{\varepsilon}_s}\right)^{3.373}\right] \tag{6}$$



表-2 解析ケース

	ひずみ速度が果(倍率)		強度(N/mm ²)	
0.9の起き(1/8)	圧縮	引張	圧縮	引張
10 ⁵ (静的)	1	1	25.0	2.5
10-1	1.25	1.70	31.4	4.25
10 ⁰	1.43	2.44	35.9	6.11
10 ¹	1.69	4.05	42.4	10.15
10 ²	2.07	8.04	51.8	20.14

ここに, $\dot{\varepsilon}_s$:静的載荷のひずみ速度 1.0×10^7 (1/s), f'_{ts} : 静的引張強度(N/mm²), f'_{td} : 動的引張強度(N/mm²)で ある.

本解析では,コンクリートの引張強度を圧縮強度 25N/mm²の1/10と仮定した.また,10⁵~10²(1/s)の範 囲で5種類のひずみ速度を仮定して,これらの式より求 めた動的圧縮および引張強度の増加を構成則に反映さ せた.表-2に解析ケースを示す.通常,解析モデルの各 要素でひずみ速度が異なるため,解析の時間ステップご とに全ての要素におけるひずみ速度を求め,強度の増加 を考慮する方法が好ましい.しかし,この方法は計算時 間が長くなるため,本研究では便宜的に,全要素のひず み速度は等しいと仮定した.

3.2 降伏基準モデルとひずみ速度効果の影響

飛翔体の衝突速度 310m/s,板厚 8cm の実験ケース(破壊モード;裏面剥離)を対象として,降伏基準モデルの形状とひずみ速度効果が解析結果に与える影響につい



て考察する.

図-5 に,解析による最終的な損傷分布を示す.図中に は,速度ベクトルも描いている.なお,解析モデル中で 塗りつぶされた要素は,ひび割れが発生したことを示し ている.図から,線形および非線形の降伏基準ともに, ひずみ速度が大きくなるにしたがって,衝突側および裏 面の破壊領域が小さくなっていくことがわかる.とくに, 板の裏面におけるひび割れが大幅に低減されている.こ の原因としては,表-2 に示すように同じひずみ速度を与 えたとき,圧縮よりも引張強度の増加が著しいためと考 えられる.また,いずれのひずみ速度においても線形モ デルにおける表面破壊の程度が小さいことがわかる.図 -6 に,ひずみ速度10¹(1/s)を用いて解析したときの点 A(図-7参照)の降伏履歴を示す.これより,線形モデ



図-8 解析と実験の比較

A C 表面より 2.5cm 図-7 履歴出力点

ルの方が非線形モデルに比べ,5倍程度高い降伏応力を示している.すなわち,線形の降伏基準モデルは衝突部を相対的に硬く評価するため,変形が小さくなったものと考えられる.

解析による損傷を実験と比較すると,非線形の降伏基 準モデルにひずみ速度1.0×10¹(1/s)を考慮すると,図 中の速度ベクトルが示すように,剥離したコンクリート が塊となって後方に移動するなど,実験とよく整合して いる.よって,以下の解析では,非線形 Drucker-Prager 降伏基準,ひずみ速度1.0×10¹(1/s)を用いて解析を行 う.

図-8 は,表-1 に示した全ての実験ケースをシミュレ ートした結果である.図-8(a)に示す表面破壊深さより, 衝突速度200m/sのときの表面破壊深さはやや小さいが, 全体的にはほぼ良好に実験値を再現できている.図-8(b) の破壊モードをみると,衝突速度500m/sのケースを除 き,解析と実験はほぼ良好に一致している.以上より, 衝突速度が大きいケースでは,解析結果は破壊モードを 小さめに評価するが,選定した解析条件により実験は比 較的良好に再現されることがわかる.

3.3 破壊のメカニズム

表面破壊,裏面剥離および貫通の各破壊モードの損傷 プロセスおよび破壊の発生メカニズムについて考察す る解析は板厚8cmのコンクリート板に200m/s,300m/s, 500m/sの速度で衝突させ,それぞれ表面破壊,裏面剥離 および貫通が生じた場合である.

(1) 表面破壊(板厚 8cm, 衝突速度 200m/s)

図-9に,表面破壊の損傷過程を示す.なお,本ケース の最終的な損傷状況(t=1.58×10⁻¹ms)をみるとコンクリ ート板の内部にもひび割れは生じているが , ひび割れの 進展は止まっており、また裏面が大きく剥がれる挙動は 示さなかったため表面破壊と判定した.ちなみに,写真 -2 からもわかるように、表面破壊の場合でも裏面中央に は衝突によって小さなひび割れが生じることがわかっ ている.図より,飛翔体の衝突直後に衝突点から塑性領 域が進展している.時刻 t=3.49 × 10⁻²ms では応力波が裏 面に到達し,ひび割れが発生している.なお,波動論に よれば,コンクリート中の弾性波速度は,一次元の場合 $c_c = \sqrt{E/\rho} (E$ はヤング係数, ρ は密度) で与えられ, c 3000m/s となる.したがって,板厚 8cm では応力波 が裏面に到達するのに要する時間は理論上約 2.7×10²ms である.本ケースでは,塑性化しているので波動の伝播 速度がやや遅くなったと考えられるが,理論とほぼ対応 している.応力波が裏面に到達するとほぼ同時にひび割 れが発生し,最終的には衝突部真裏にひび割れが集中し た.

図-10 に, 点 A の降伏履歴を示す.飛翔体が衝突した 直後(t=0.92×10⁻³ms)において点 A は降伏し,降伏曲







面上を上昇している.最大降伏応力は t=1.45 × 10³ms の ときに生じて,その大きさは約 160N/mm² である.その 後,飛翔体が貫入し,t=5.86 × 10²ms のとき点 A の要素 はエロージョンひずみに達して強度を失った.

11 表面测确以预易回往

(2) 裏面剥離(板厚 8cm, 衝突速度 300m/s)

図-11 に裏面剥離の損傷過程を示す.裏面剥離の場合 も、衝突直後に衝突点から塑性領域が広がり、応力波が 裏面に到達すると同時にひび割れが発生している.その 後 t=5.36 × 10²ms において板内部に斜め方向のひび割れ が発生し、上下に進展している.最終的にはこの斜めひ び割れが裏面に到達して、裏面剥離したコンクリート塊 を形成していることがわかる.

図-12 に 点 A B および C における降伏履歴を示す. 点 A では,表面破壊時と同様に衝突直後に降伏して,最 大降伏応力は約200N/mm²まで増加している.なお,点 A は時刻 t=3.73 × 10²ms でエロージョンした.裏面の点 B では,まず衝突によって発生した圧縮の応力波が伝達 したため時刻 t=1.98 × 10²ms の時点では圧縮の静水圧 (圧力)が生じている.その後,裏面における自由端反 射によって膨張波が生じて t=2.85 × 10²ms で引張限界線 に達して強度を失っている.表面から2.5cm 内部にある 点 C では,点 A からやや遅れて t=1.01 × 10²ms に降伏し ているが, t=4.06 × 10²ms には弾性復帰している.



図-14 貫通時の降伏履歴

(3) 貫通(板厚8cm,衝突速度500m/s)

図-13 に貫通時の損傷過程を示す.裏面にひび割れが 発生する時刻はこれまでと同じであるが,飛翔体の衝突 速度が大きいため, t= 3.01 × 10²msの時点では表面の広 い領域が塑性化している.また,裏面にも広いひび割れ 領域が発達している.その後,裏面剥離と同様に斜めの ひび割れも確認できるが,斜めひび割れが進展する前に 貫通孔が形成された.図-14 に,点A,Bにおける降伏 履歴を示す 点Aでは 最大降伏応力275N/mm²を示し, 裏面剥離のときより早い時刻 t=2.08 × 10²ms でエロージ ョンした.裏面の点 B では,t=2.69 × 10²ms で引張限界 線に達して強度を失っている.



4. エネルギーの推移に関する考察

衝突前に剛飛翔体が有していた運動エネルギー(以下, 入力エネルギーという)は,コンクリート板への衝突に よって,コンクリート板の局部破壊に使われる仕事, 飛翔体内部のひずみエネルギー,飛散したコンクリ ート片の運動エネルギー,跳ね返りあるいは貫通後の 飛翔体の運動エネルギー,その他の音や熱エネルギー, に変化する.ここでは,入力エネルギーが,時間ととも にどのように推移していくかを考察する.ただし,音や 熱エネルギーは,数値的に評価していないので考察の対 象から外した.また,ひび割れの発生位置などを事前に 予測することが困難であるため,ひび割れによる破壊エ ネルギーは考慮せず,主としてコンクリート板内部の塑 性に費やされたエネルギーに着目して考察を行った.

4.1 エネルギーの推移状況

図-15 は,表面破壊時の速度およびエネルギーの推移 を示している.まず,図-15(a)より,飛翔体は約0.12ms の間コンクリート板と接触し,図からは読み取りにくい が約2m/sの速度で跳ね返った.同図(b)に示すように, 衝突前の飛翔体の運動エネルギーは約940Jであるが時 間とともに急に低下している.衝突直後にコンクリート 板の運動エネルギーが増加しているのは,衝突によって コンクリート板の振動が生じたためと考えられる.図 -15(c)にはコンクリート板でなされた塑性仕事の時刻歴 を示している.これより,コンクリートで消費されるエ ネルギーは衝突直後からほぼ線形に増大し,最大で約 750Jの値を示している.すなわち,入力エネルギーの約 80%がコンクリートの塑性仕事として消費されたこと を示している.残りのエネルギーは,主としてコンクリ ート板のひび割れで消費されるとともに,飛翔体内部の ひずみエネルギーや跳ね返り後の運動エネルギーに変 換されると考えられる.

図-16,17 に裏面剥離および貫通時の速度およびエネ ルギーの時刻歴を示す.図-16(a)より,裏面剥離のケー スでは飛翔体は約15m/sの速度で跳ね返っていることが わかる.一方,図-17(a)の貫通時の場合をみると,飛翔 体の速度は完全にはゼロになっていない.これは,貫通 の計算の場合には,途中からエネルギーの誤差が蓄積さ れ計算の進行が極度に遅くなったため,計算を中断した からである.コンクリート内部でなされた塑性仕事は, 裏面剥離の場合で約1570Jで,入力エネルギーの約73% の割合である.貫通の場合の塑性仕事は約4000Jで,入 力エネルギーの約66%の割合であった.





4.2 コンクリート内部の塑性仕事

コンクリートの局部破壊で消費された塑性仕事につ いて考察する.表面破壊の場合に,図-15(c)に示したコ ンクリート内部の塑性仕事と図-9の損傷時刻歴を比較 してみると 裏面に微小なひび割れが入る時刻t=0.035ms にはすでに入力エネルギーの約40%程度が塑性仕事と して使われている.裏面剥離と貫通の場合も同様に,裏 面にひび割れが発達する前に入力エネルギーの30~ 40%程度が塑性仕事として消費されている.そこで,破 壊モードごとに点A,Bおよび点Cでなされた単位質量 あたりの塑性仕事を調べてみる. 図-18 に,表面破壊のときに各点でなされた単位質量 あたりの塑性仕事の時刻歴を示す.点Aは衝突とほぼ同 時に降伏するため,降伏による塑性仕事は急激に増大し ている.点Aは時刻約 =0.06ms でエロージョンしたた めエネルギーを失っている.また,点BとCでなされた 塑性仕事をみると,点Aに比べて無視できるほど小さい ことがわかる.図-18(b)は点BとCを拡大して表示した ものであるが,塑性領域内にある点Cに比べてひび割れ 部の点Bでなされた仕事はほとんどない.図-19 には, 裏面剥離のときの単位質量当たりの塑性仕事を示す.こ れより,表面破壊と同様にエロージョンによって失われ



0.1 のときの損傷

るエネルギーが卓越していることがわかる.また点Cでは,表面破壊のときよりもやや大きな仕事がなされていることが確認できる.図-20には貫通の場合を示しているが,貫通の場合には板内部の点Cもエロージョンしたため,点Aと同様に大きな塑性仕事を示している.

上記の結果は,一点における仕事量を示しており,コ ンクリート板内部での総量ではないが,コンクリートの 内部で消費される塑性仕事の中で,飛翔体とコンクリー トの接触部において失われるエネルギーが占める割合 が非常に大きいことを示している.実験においても,写 真-3,4 に示したように,衝突直後にはコンクリートが 粉末状に飛散し,また飛翔体の先端形状を残すようなく ぼみが確認されており,このような破壊に相当量のエネ ルギーが消費されたことを示している.

以上の解析より,飛翔体とコンクリートの接触部位で 失われるエネルギーがかなり大きいことがわかった.こ れは,エロージョンの判定基準であるエロージョンひず みの設定が解析結果に大きな影響を与えることを示唆 している.今回の解析では,エロージョンひずみの値と して,Hayhurst¹⁵が推奨している2.5を用いたが,比較の ためエロージョンひずみを0.1にして解析を行った.解 析の対象は,裏面剥離(衝突速度300m/s,板厚8cm)の ケースとした.解析による損傷を図-21に,全エネルギ



ーの時刻歴を図-22 に示す.図-21 の損傷図は解析途中 の結果であるが,飛翔体が貫入した後のコンクリート部 は脆い損傷状態を示している.ちなみに,飛翔体はこの 後に貫通した.図-22 のエネルギーの時刻歴からも,塑 性仕事はかなり小さいことがわかる.これらの結果から も,衝突による貫入や貫通現象を解析する際には,飛翔 体と被衝突体との接触部で失われるエネルギーを適切 にモデル化する必要があることがわかる.

5. 結言

本研究は,剛飛翔体の高速衝突を受けるコンクリート 板の局部破壊をシミュレートできる数値モデルを検討 し,局部破壊の発生メカニズムを調べたものである.本 研究の成果を以下に示す.

- (1) 剛飛翔体の高速衝突を受けるコンクリート板の局 部破壊をシミュレートできる数値モデルの検討を 行った. 非線形の Drucker-Prager 降伏基準に 1.0 × 10¹(1/s)のひずみ速度を考慮すると,解析結果は 実験結果と比較的良好に一致した.
- (2) 局部破壊の発生メカニズムについて調べた. 剛飛 翔体が衝突すると、ほぼ同時に衝突部近傍は塑性化 し,大きな降伏値を示すことがわかった.また,裏 面に伝達された圧縮の応力波が引張波となってひ び割れが発生することがわかった 裏面剥離の場合 は,コンクリート板内部に発達する斜めひび割れが 裏面に進展して、後方に飛散するコンクリート塊を 形成すること,また貫通の場合にはこの斜めひび割 れが裏面に達する前に貫通孔が形成されることが わかった.
- (3) 衝突前に飛翔体が有していたエネルギーとコンク リートの局部破壊で消費されるエネルギーとの割 合を調べた.表面破壊では約80%,裏面剥離では 約73%,貫通では約66%のエネルギーが消費され ていることがわかった.
- (4) 衝突による貫入や貫通現象では,接触・貫入によって失われるエネルギー量が多いことがわかった.

したがって,数値解析を行う際は,これらの損失エネルギーを適切にモデル化する必要がある.

参考文献

- R.P. Kennedy: A review of procedures for the analysis and design of concrete structures to resist missile impact effects, Nuclear Engineering and Design, 37, pp.183-203, 1976.
- GE. Sliter: Assessment of empirical concrete impact formulas, ASCE, Vol.106, No.ST5, pp.1023-1045, 1980.
- 3) 土木学会衝撃問題研究小委員会:構造物の衝撃挙動と 設計法,土木学会構造工学シリーズ6,pp.275~292, 1994.
- 電力中央研究所:飛来物の衝突に対するコンクリート 構造物の耐衝撃設計手法,電力中央研究所報告,1991.
- 5) 電力中央研究所:高速飛来物に対する鉄筋コンクリー ト構造物の設計評価式,電力中央研究所報告,1988.
- 6) 伊藤千浩,白井孝治,大沼博志:剛飛来物の衝突に対 する鉄筋コンクリート構造物の設計評価式,土木学会論 文集, No.507/-30, pp.201~208, 1995.
- 三輪幸治,別府万寿博,大野友則:剛飛翔体の高速衝突によって生じるコンクリート板の貫入深さに関する理論的考察,構造工学論文集,Vol.52A,pp.1209-1218,2006.3.
- 8) 三輪幸治,別府万寿博,大野友則,片山雅英:剛飛翔 体の高速衝突を受けて生じるコンクリート板の局部破 壊に関する基礎的研究,コンクリート工学年次論文報告 集, Vol.28, No.2140, 2006.7.
- 9) 森川博司,澤本佳和,小鹿紀英:個別要素法を用いた コンクリートの破壊解析,日本建築学会構造系論文集, 第473号, pp.127-135, 1995.7.
- 10) 原木大輔, 香月智,藤掛一典: 個別要素法のコンクリ

ート破片飛散シミュレーションへの応用,応用力学論文集, Vol.9, pp.667-678, 2006.8.

- 11) 阿部和久: 個別要素法における連続体解析におけるバネ定数の設定,土木学会論文集,No.543/I-36,pp.83-90, 1996.7.
- Werner Goldsmith: Non-ideal projectile impact on targets, International Journal of Impact Engineering, Vol.22, pp.95-395, 1999.
- 13) 藤掛一典,上林勝敏,大野友則,水野淳,鈴木篤:ひずみ速度を考慮した三軸応力下におけるコンクリートの直交異方性構成モデルの定式化,土木学会論文集, No.669/V-50, pp.109-123, 2001.2.
- 14) M. Itoh, M. Katayama, S. Mitake, N. Niwa, M. Beppu and N. Ishikawa: Numerical study on impulsive local damage of reinforced concrete structures by a sophisticated constitutive and failure model, Structures under shock and impact, Computational, Mechanics Publications, pp.569-578, 2000.
- 15) Colin J. Hayhurst, H. John Ranson, David J. Garner and Naury K. Birnbaum: Modeling of microparticle hypervelocity oblique impacts on thick targets, International Journal of Impact Engineering, Vol.17, pp.375-386, 1995.
- 16) Ross C.A. Thompson P.Y.and Tedesco J.W. : Split-hopkinson pressure-bar tests on concrete and mortar in tension ond compression, ACI Material Journal, Vol.86, pp.475-481, September October, 1989.

(2006年9月11日受付)