剛飛翔体の高速衝突に対する岩盤貫入評価 に関する一考察

太田 良巳^{1*} · 松澤 遼²

¹原子力規制庁長官官房技術基盤グループ 地震・津波研究部門(〒106-8450 東京都港区六本木1-9-9) ²伊藤忠テクノソリューションズ株式会社(〒105-6950 東京都港区虎ノ門4-1-1) *E-mail: yoshimi ota@nsr.go.jp

日本の原子力分野では新規制基準で様々な衝突物に対する評価が規制要件化された. 剛飛翔体の貫入評価については、コンクリートに対する多くの研究がなされている.一方、地盤や岩盤に対する既往研究が少ないのが現状である.コンクリート、地盤・岩盤への衝突に関する既往研究で提案されている貫入評価式の多くは、各々の実験結果に基づく経験式であり実験詳細が明らかにされていないものが多い.そこで、本研究では、既往の石灰岩に対する衝突実験結果を用いて、既往の貫入評価式の適用性を確認した.また、コンクリートに対して提案された半理論的解析手法や数値解析手法を用いた評価を実施し、岩盤への剛飛翔体の貫入評価について考察した.

Key Words : rigid projectiles, rock penetration, simulation analysis, semi-theoretical analysis, limestone

1. はじめに

近年,火山活動による火山噴石の衝突や竜巻に伴う飛 来物の衝突などの衝突に伴う様々な被害が報告されてい る.平成27年12月に内閣府(防災担当)から「活火山に おける退避壕等の充実に向けた手引き」¹⁾が公開される など,衝突に係る問題の重要性が高まっている.

原子力分野においては、古くからタービンミサイルや 航空機衝突など多くの衝突問題が議論されてきた. 日本 では、原子力規制委員会が平成25年6月に制定した「原 子力発電所の竜巻影響評価ガイド」²⁾等において、物体 の衝突による原子力施設への影響評価の考え方が示され ている.また、平成26年9月に制定した「実用発電用原 子炉に係る航空機衝突影響評価に関する審査ガイド」3) では,評価対象設備が地下に設置される場合(地下埋設, 地下階設置)は、地上の建屋等の損傷による波及的な物 理的損傷、航空機衝突による衝撃破損について検討する ことが明記されている.物体衝突に対するコンクリート の構造評価については、IAEAのSafety Reports⁴⁾や米国の NEI07-13[Revision 8P]⁵において既往評価式を用いた評価 手法が記載されている.一方,岩盤等の土被りを有する 原子力施設に対する評価手法に関する記載はない. 衝突 によるコンクリート構造物の局部損傷評価については、 構造物の損傷状況(貫入,裏面剥離,貫通)に応じて数

多くの実験式が提案されている. 岩盤等の土被りを有す る原子力施設の評価には, 飛翔体の土被りへの貫入量を 評価する必要がある. 既往研究において, 剛飛翔体の衝 突に伴う岩盤への貫入量を評価する実験式がいくつか提 案されている⁹が, コンクリートに対する既往研究と比 較すると研究例が少ないのが現状である.

本研究では、既往の石灰岩に対する剛飛翔体衝突実験 結果を用いて、岩盤を対象にした既往貫入評価式の適用 性を確認した.また、コンクリートに対して提案された 実験式の適用性の確認及び半理論的解析手法や数値解析 手法を用いた評価を実施し、岩盤に対する剛飛翔体の貫 入評価について考察した.

2. 既往実験の概要

本研究では, Frew et al.⁷及びThomas⁸に示された実験結 果に基づいた既往貫入評価式の適用性について検討した. Frew et al.⁷は,弾丸型の鋼製飛翔体3種類(直径7.1,12.7, 25.4mm)を衝突速度450~1700m/s程度で圧縮強さ56~ 67MPaの石灰岩に衝突させる実験を実施している.3種 類の飛翔体のうち,直径25.4mm・質量0.931kg・先端部 長さ42mm飛翔体の実験結果を用いて各種検討を実施し た.図-1に実験に用いられた飛翔体及びモデル図を示す. また, 図-2に実験後の様子を示す. 表-1に当該飛翔体の 実験結果をそれぞれ示す.



図-1 弾丸型飛翔体。



図-2 実験後の様子"

	石灰岩長さ	衝突速度	貫入量
	(m)	(m/s)	(m)
1	0.61	407	0.26
2	0.76	566	0.39
3	1.07	800	0.79
4	1.52	917	1.02
5	1.98	1177	1.50

表-1 実験結果⁶

副飛翔体の岩盤貫入に関する既往評価式及び提 案式による評価

コンクリートや岩盤を対象にした剛飛翔体の貫入予測 式は、各研究者の衝突実験結果を基に数多く提案されて いる.本章では、代表的な評価式を紹介するとともに表 -1に示す実験結果と比較し、その適用性を確認する. 以降に示す評価式の記号及び変数は共通である.

(1) コンクリート対象の評価式

コンクリートを対象にした評価式は、古くは軍事研究 の一環で提案されており、1910年に提案されたPetry式は 最も古い実験式⁹でそれ以降米国を中心に様々な評価式 が提案されている.なお、Li et al.¹⁰はコンクリートを対 象にした評価式の概要についてとりまとめて報告してい る.ここに示される多くの評価式は、実験結果に基づく 経験的な式である.コンクリートへの貫入評価式として、 文献⁴⁰及び文献⁵⁰では、アメリカ国防研究委員会(National Defense Research Committee: NDRC)が提案した修正NDRC 式が挙げられている.修正NDRC式は次式の通りである.

$$\frac{x}{d} = \begin{cases} 2G^{0.5}, & \text{for } \frac{x}{d} \le 2\\ G+1, & \text{for } \frac{x}{d} > 2 \end{cases}$$
(1)

$$G = 3.8 \times 10^{-5} \frac{Nm}{d\sqrt{f_c'}} \left(\frac{V}{d}\right)^{1.8}$$
(2)

ここで, xは貫入深さ(m), dは飛翔体直径(m), Vは飛翔 体の衝突速度(m/s), mは飛翔体質量(kg), f_c'はコンクリ ート圧縮強さ(N/mm²)である. N は, 修正 NDRC 式の先 端形状係数であり, 平坦型は 0.72, 半球型は 0.84, 鈍頭 (bhmt) 型は 1.0, 鋭利型は 1.14 である. 今回の評価で は, N=1.14 である.

一方,近年の研究では、半理論的評価式についての報告もいくつかなされており、代表的な評価式として次式に示すWen-Xain式¹¹などが挙げられる.

$$\frac{x}{d} = \left(\frac{4}{\pi}\right) \frac{E_k}{\sigma d^3} \tag{3}$$

$$\sigma = \left(\alpha + \beta \sqrt{\frac{\rho_t}{Y}} V\right) Y \tag{4}$$

$$Y = \begin{cases} 1.4f_c' + 45, \ f_c' \le 75MPa \\ 150, \ 75MPa < f_c' < 150MPa \\ f_c', \ f_c' \ge 150MPa \end{cases}$$
(5)

ここで、 E_k は飛翔体の衝突エネルギー(N・m)、αは球や 円柱形空洞拡張理論より得られる係数、 β は実験結果よ り得られた係数、 ρ_t はコンクリートの密度(kg/m³)、Yは コンクリートの圧縮強さに係る係数である。弾丸型にお けるα及び β を表-2に示す。ここで、Eは飛翔体のヤング 率(N/mm²)、vは飛翔体のポアソン比、 ψ は飛翔体の曲率 半径である。

表-2 Wen-Xian式のパラメータ

	α	β
弾丸型	$\frac{2}{3}\left\{1+\ln\frac{E}{3(1-\nu)Y}\right\}$	$3/4\psi$

(2) 岩盤対象の評価式

岩盤を対象にした衝突実験も古くから実施され、実験 結果を用いた実験式が提案されている.なお、Gabi et al. ^のは岩盤や地盤等を対象にした評価式の概要についてと りまとめて報告している.代表的な評価式としてBemard and Creighton式及びYoung式について述べる.

岩盤を対象にしたBernard and Creighton式.¹²は次式に示 す通りである.

$$x = \frac{m}{A} \frac{N}{\rho_t} \left[\frac{V}{3} \sqrt{\frac{\rho_t}{Y_r}} - \frac{4}{9} \ln \left(1 + \frac{3}{4} V \sqrt{\frac{\rho_t}{Y_r}} \right) \right]$$
(6)

$$N = 0.863 \left(\frac{4\psi^2}{4\psi - 1}\right)^{1.4} \tag{7}$$

$$Y_r = \sigma_c (RQD/100)^{0.2} \tag{8}$$

ここで、*A*は飛翔体の断面積(m²)、*RQD*はRock Quality Designationの略で岩盤の割れ目の多さを表す指標である. また、式(7)は弾丸型に対する先端形状係数である.

次に岩盤を対象にしたYoung式.¹³⁾を示す.

K

$$= \begin{cases} 8 \times 10^{-4} KSN\left(\frac{m}{A}\right)^{0.7} \ln(1 + 2.15V^2 \times 10^{-4}) \\ , V < 61 m/s \end{cases}$$
(9)

$$x = \begin{cases} v < 01 m/s \\ 1.8 \times 10^{-5} KSN \left(\frac{m}{A}\right)^{0.7} (V^2 - 30.5) \\ V > 61 m/s \end{cases}$$
(9)

$$= 0.46m^{0.15} \tag{10}$$

$$S = 2.7(\sigma_c Q)^{-0.3} \tag{11}$$

$$N = 0.18 \left(\frac{L}{d}\right) + 0.56 \tag{12}$$

ここで、 σ_c は岩盤の圧縮強さ(N/mm²)である.式(12)は弾 丸型に対する先端形状係数、Lは飛翔体先端部の長さ(m)、 QはYoung式における岩盤の状態係数であり表-3に示す 通りである.

表-3 Young式のパラメータ¹³⁾

Descriptive Terms	Q
Massive	0.9
Interbedded	0.6
Joint Spacing <0.5m	0.3
Joint Spacing >0.5m	0.7
Fractured, blocky, or fissured	0.4
Highly fractured or jointed	0.2
Slightly weathered	0.7
Moderately weathered	0.4
Highly weathered	0.2
Frost shattered	0.2
Rock Quality, very good / excellent	0.9
Rock Quality, good	0.7
Rock Quality, fair	0.5
Rock Quality, poor	0.3
Rock Quality, very poor	0.1

(3)実験結果に適用した評価式

表-1に示す実験結果を再現する評価式を提案する.飛 翔体の衝突エネルギーが岩盤への貫入のみで消費される と仮定すると次式の関係が成り立つ.

$$\frac{1}{2}mV^2 = \sigma_c \cdot A \cdot x \tag{13}$$

式(13)を展開し表-1に示す実験結果を近似する関係式を 提案する.

$$x = \frac{NE_k}{B\sigma_c(RQD/100)A}$$
(14)

ここで、Nは先端形状係数で修正NDRC式の先端形状係数と同様とする.また、Bは速度効果係数であり、次式とする.

$$B = 1.16 \times 10^{-8} V^3 - 3.28 \times 10^{-5} V^2 +3.59 \times 10^{-2} V + 1$$
(15)

式(15)は、衝突に伴い飛翔体先端に生じる最大抵抗力と 岩盤の圧縮強さの比を算出し、その結果の近似曲線を表 -1に示す実験結果を再現するための速度効果係数とした. 最大抵抗力は、4章に示す剛飛翔体の貫入挙動評価の検 討で用いた半理論的解析手法や数値シミュレーション手 法から算出した.

図-3に実験結果と各評価式を用いた評価結果の比較を 示す. 衝突速度600m/s程度までは、どの評価式でも概ね 同様の結果となった. コンクリートを対象にしたWen & Xian式の様に、飛翔体の衝突エネルギーと岩盤の受ける 抵抗力のつり合いから導かれる半理論的評価式は安全側 の評価結果となった.



図-3 貫入量に係る実験結果と評価結果の比較

4. 剛飛翔体の貫入挙動評価

数値シミュレーション,既往の力学モデルに基づく理 論的評価を用いた衝突時の貫入挙動の解析的評価を実施 し、その適用性について確認した.

数値シミュレーションによる解析的評価として,陽解 法・有限要素法による衝撃解析コードであるLS-DYNA を用いて,衝撃作用を受ける岩盤の変形・破壊解析を行 った.岩盤の構成則としては,文献^のに記載された三軸 圧縮試験の再現解析による検討を踏まえ,岩盤の構成則 としてRHT (Riedel-Hiermaier-Thoma) モデルを採用した. RHTモデルはRiedelら^{14,15,10}によるモデルであり,非線形 状態方程式,圧力依存の降伏応力,およびひずみ速度に 応じた動的降伏強度が考慮される.また,Lode角の効果 が考慮される.降伏関数は式(16)及び(17)で表わされる.

$$F(p,\sigma_{eq},\theta,\dot{\varepsilon}_p) = \sigma_{eq} - \sigma_f(p,\theta,\dot{\varepsilon}_p)$$
(16)

 $\sigma_f(p,\theta,\dot{\varepsilon}_p) = f'_c \sigma_f^*(p^*, F_R(\dot{\varepsilon}_p, p^*)) R_3(\theta, p^*) \quad (17)$ ここで、F:降伏関数、 $\sigma_{ea}: \sqrt{3J_2}$ (J_2 は偏差応力の第2 不偏量), σ_f :降伏応力, f'_c :一軸圧縮強さ, p:静水 圧, F_R : ひずみ速度の効果を表す関数, R_3 : Lode角の 効果を表す関数, $\dot{\epsilon}_p$ 塑性ひずみ速度, θ : Lode角である. 図-4にRHTモデルの概要を示す.図-5に岩盤解析モデル を示す.いずれも各試験における供試体の寸法を忠実に 再現した. ただし、貫入方向と直交する辺の寸法はいず れも510mmで共通である.飛翔体モデルは図-1に示す通 りである.既往試験結果において飛翔体の変形はわずか であったため、解析では線形弾性体として簡略化してモ デル化した.表-4から表-6に解析に用いたパラメータを 示す.表-6に示した数値エロージョン則とは、数値計算 上の技法のひとつであり、過度に変形して計算の進展を 妨げる要素を削除するためのものである. 飛翔体、岩盤 ともにソリッド要素によりモデル化した. 事前検討を踏 まえ、岩盤の平均的な要素サイズは2.5mmとしたが、衝 突位置から離れた箇所については漸次要素サイズを大き くした.また、試験体の対称性を考慮し1/4モデルとし た.





図-5 岩盤解析モデル

表-4 岩盤解析モデルの概要

衝突条件 (m/s)	長さ L(mm)	領域① (mm)	領域② (mm)	平均要素 サイズ (mm)	モデル全 体要素数
a)407	610		360		約40万
b) 800	1070	60	900	2.5	約90万
c)1177	1980		1600		約160万

表-5 飛翔体解析モデルの材料パラメータ

項目	值
密度(kg/m³)	先端:7850 本体:7863
ヤング率(MPa)	200,000
ポアソン比(-)	0.3

表-6 岩盤解析モデルの材料パラメータ

項目	a)407m/s	b) 800m/s	c)1177m/s
密度(kg/m³)	2310		
圧縮強さ(MPa) fc'	56.2	66.7	61.2
引張強さ(MPa) ft	1.74	2.07	1.89
ヤング率(GPa) E	31.416	37.285	34.211
ポアソン比(-)v	0.29		
材料モデル	<u>MAT_RHT</u> 降伏応力 Gに寄与する定数 A=AF=1.4		
ひずみ速度効果	有		
数値 エロージョン則	相当ひずみ : 200% 体積ひずみ : 25% のいずれかを満たした場合		

カ学モデルに基づく既往の理論的評価手法として,防 衛施設学会より発刊されている「衝突を受ける構造物の 局部破壊に関する評価ガイドライン―評価手法と対策技 術―」に示されている手法(以下,「防衛施設学会の手 法」)¹⁷を用いる.防衛施設学会の手法は,Lietal.^{18,19,20)} が完全塑性材料に対して貫入深さを予測するモデルを高 ひずみ速度下のコンクリート材料に適用できるように改 良したものである.図-6に防衛施設学会の手法の計算手 順を示す.飛翔体の先端形状を形状関数y(x)と定義し, 計算時間ステップiにおける速度及び貫入抵抗力を計算 する.この計算を速度が0になるステップkまで逐次計算 することにより,飛翔体の時刻歴挙動が得られる.当該 評価式は,飛翔体と周辺材料との摩擦抵抗を無視してい る.防衛施設学会の手法の詳細については,参考文献¹⁷⁾ を参考にされたい.

飛翔体の岩盤への衝突時における貫入量について,計 測結果の分析,数値シミュレーションによる解析的評価 及び力学モデルに基づく理論的評価を実施した結果を図 -7に示す.表-1に示す実験ケースのうち,衝突速度407, 800,1177m/sについて検討した.3ケースとも数値シミ ュレーション及び理論解析の結果は,図中黒線で示した 表-1の各実験の最終貫入量と概ね対応する結果が得られ た.

5. まとめ

本論文では、石灰岩への剛飛翔体の衝突実験結果を用 いて、既往実験式による評価、既往理論式による評価及 び数値解析的評価より検討した.本論で得られた成果は 以下の通りである.

- 石灰岩への貫入量について、衝突速度 600m/s 程度 までは、修正 NDRC式、Wen-Xain 式及び Bernard-Creighton 式は概ね同様の評価結果となり、実験結 果と良い対応を示した。
- ・飛翔体の衝突エネルギーと岩盤の受ける抵抗力の 関係式を用いた評価式は実験結果との相関性が良い。
- 3) 衝突に伴う飛翔体の石灰岩への貫入量について、 実験結果の分析、数値シミュレーション評価及び 理論解析評価から検討した.その結果、いずれの 手法でも、その適用性が確認できた.

今後,岩盤への衝突実験を実施するとともに異なる条件の衝突実験に対して詳細な計測・分析,既往実験式を 用いた評価,既往理論式を用いた評価及び解析評価により,その適用性を確認していくとともに評価式の高度化 及び速度依存性等について検討する予定である.





図-7 石灰岩に対する飛翔体の貫入量-時間関係

参考文献

- 1) 内閣府(防災担当):活火山における退避壕等の充実 に向けた手引き,2015.
- 2) 原子力規制委員会:原子力発電所の竜巻影響評価ガイド,2013.
- 3) 原子力規制委員会: 実用発電用原子炉に係る航空機衝突影響 評価に関する審査ガイド、2014.
- 4) International Atomic Energy Agency : Safety aspects of nuclear power plants in human induced external events : Assessment of structures, SAFETY REPORTS SERIES

No. 87, p.204, 2018.

- 5) NEI07-13[Revision 8P] : Methodology for performing aircraft impact assessments for new plant designs, ERIN Engineering & Research, Inc, Aprill 2011.
- 6) Gabi Ben-Dor, Anatoly Dubinsky, Tov Elperin : Engineering models of high speed penetration into geological shields, *Cent. Eur. J. Eng.* 4(1), pp.1-19, 2014.
- Frew, D.J., Forrestal, M.J., Hanchak, S.J. : Penetration Experiments with Limestone Targets and Ogive-nose Steel Projectiles, SAND099-0862J, 1999.
- Thomas L. Warren : Simulations of the penetration of limestone targets by ogive-nose 4340 steel projectiles, *International Journal of Impact Engineering* 27, pp.475–496, 2002.
- Kennedy, R.P. : A review of procedures for the analysis and design of concrete structures to resist missile impact effects, *Nuclear Enggineering and Design*, 37, pp.183-203, 1976.
- 10)Li, Q. M., Reid, S. R., Wen, H. M., Telford, A. R.: Local Impact Effects of Hard Missiles on Concrete Targets, *International Journal of Impact Engineering*, Vol.12, No.32, pp. 224-284, 2005.
- 11)Wen, H.M., Xian, Y.X. : A unified approach for concrete impact, *International Journal of Impact Engineering*, Vol.77, pp.84-96, 2015.
- 12)Bernard, R.S. and Creighton, D.C. : Projectile penetration in soil and rock: Analysis for non-nomal impact, Structures Laboratory, U.S. Army Engineer Waterways Experiment Station, Technical Report SL-79-15, December 1979.
- 13)Young, C.W. : Penetration Equations, Sandia National Laboratories, CONTRACTOR REPORT, SAND97-2426,

p.24, 1997.

- 14)LSTC: LS-DYNA Keyword user's manual, LS-DYNA R7.1, 2014.
- 15)Riedel, W., Kawai, N., Kondo, K.: Numerical assessment for impact dtrength measurement in concrete materials, *International Journal of Impact Engineering*, 36, pp.283-293, 2009.
- 16)Grunwald, C., Schaufelberger, B., Stols, A., Riedel, W., Borrval, T. : A general concrete model in hydrocodes: Verification and validation of the Riedel-Hiermaier-Thoma model in LS-DYNA, International Journal of Protective Structures, 8(1), pp. 58-85, 2017.
- 17) 一般社団法人防衛施設学会:衝突作用を受ける構造物の局部破壊に関する評価ガイドラインー評価手法と対策技術-, pp.84-95, 2018.
- 18) Li, Q. M. and Chen, X. W.:Dimensionless formulae for penetration depth of concrete target impacted by a nondeformable projectile, *International Journal of Impact Engineering*, Vol.1, No.28, pp. 93-116, 2003.
- 19)Li, Q. M. and Tong, D. J.:Perforation thickness and ballistic limit of concrete target subjected to rigid projectile impact, ASCE, *Journal of Engineering Mechanics*, Vol.129, No.9, pp.1082-1091, 2003.
- 20)Li, Q. M., Weng, H. J., Chen, X. W.:A modified model for the penetration into moderately thick plates by a rigid, sharpnosed projectile, *International Journal of Impact Engineering*, Vol.30, No.2, pp. 193-204, 2004.

A STUDY ON ROCK PENETRATION EVALUATION SUBJECTED TO HIGH SPEED IMPACT OF HARD PROJECTILES

Yoshimi OHTA, Ryo MATSUZAWA

In the field of nuclear energy in Japan, now, the new regulatory standards request evaluations of impact phenomena considering various types of impactor. For concretes subjected to rigid projectiles impact, many researchers have proposed penetration equations that evaluate penetration depth of that, however there are only a few studies on the penetration of ground and rock targets. In this study, we discuss the applicability of the existing several penetration equations for rocks by referring to the results of impact tests on limestone. Furthermore, evaluate penetration depth of the limestone tests by using another semitheoretical analysis method proposed for concrete, and numerical simulations.