# 画像解析データのセミバリオグラム処理に基づく損傷コンクリートの変形特性評価

Deformation Characteristic Evaluation of Damaged Concrete based on the Semi-Variogram Model using the Data of Image Analysis

○山岸俊太朗<sup>1)</sup>・鈴木哲也<sup>2)</sup>・緒方英彦<sup>3)</sup>・周藤将司<sup>4)</sup>佐藤智<sup>5)</sup>・石神暁郎<sup>5)</sup>・森井俊広<sup>2)</sup>・河合隆行<sup>6)</sup>

Shuntaro YAMAGISHI, Tetsuya SUZUKI, Hidehiko OGATA, Masashi SUTO, Satoshi SATO, Akio ISHIGAMI, Toshihiro Morii and Takayuki KAWAI

#### 1. はじめに

ひび割れの発達したコンクリートは圧縮 強度や弾性係数などの力学特性の低下が顕 在化する。既存施設の適切な維持管理には, 劣化や損傷機構の解明とともに,ひび割れ の発達した材料の物性評価の方法論を確立 することは重要な技術的課題である。

本論では、凍害損傷の進行したコンクリート製開水路からコンクリート・コアを採取し、ひび割れの発達したコンクリートの 圧縮破壊過程の特性を詳細評価することを 目的としている。

# 2. 実験・解析手法

## 2.1. 供試体

供試体は凍害損傷が顕在化したコンクリート製開水路の側壁部より採取したコンクリート・コアである。側壁部の気中部より Type A, 水中部より Type B および C を採取した。Type A では 0.05mm から 2.0mm のひび割れがコア全域で確認され,Type B では 0.15mm から 0.55mm のひび割れが表面から 100mm 深で確認された。Type C においては ひび割れが確認されなかった。採取したコンクリート・コアの直径は  $\phi$  104mm,高さは 216mm~257mm である。

#### 2.2. 圧縮強度試験

圧縮強度試験には,画像計測を導入し,破壊過程におけるコア供試体の変形挙動を 画像解析より算出した。本研究で行った画 像解析は,変形前後のデジタル画像を数値解析により,計測範囲の変位量およびひずみ量を算出するものである<sup>1)</sup>。画像計測には2台のCCDカメラを用いてステレオ撮影を行った。

#### 2.3. セミバリオグラムモデル

セミバリオグラムモデルとは、縦軸に $\gamma(h)$ 、横軸に計測点間の距離hをとったグラフである。一般に $\mathbf{Z}$ -1のような形状を示す。 $\gamma(h)$ は以下の式より定義されている $^{2)}$ 。

$$\gamma(h) = \frac{1}{2|N(h)|} \sum_{i=1}^{N(h)} [Z(x_i) - Z(x_{i+h})]^2$$
 (1)

ここで、N(h): 距離 h だけ離れた計測点全 ての組み合わせ数、 $Z(x_i) \cdot Z(x_i+h)$ : 計測点  $x_i \cdot x_i+h$  の計測データである。 $\gamma(h)$ の最大値 をシル、シルに達する h の最短距離をレン ジ、h が 0 のときの  $\gamma(h)$ をナゲット効果と いう。シルは計測データの内在的なばらつ きを示す。

# 3. 結果および考察

圧縮強度試験の結果, 圧縮強度は Type A

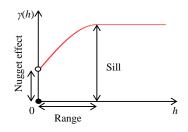


図-1 セミバリオグラムの概念図

<sup>1)</sup>新潟大学大学院自然科学研究科,Graduate School of Science and Technology, Niigata University, <sup>2)</sup>新潟大学自然科学系(農学部) Faculty of Agriculture, Niigata University, <sup>3)</sup>鳥取大学農学部,Faculty of Agriculture, Tottori University, <sup>4)</sup>鳥取大学大学院連合農学研究科,United Graduate School of Agricultural Sciences, Tottori University, <sup>5)</sup>土木研究所寒地土木研究所,Civil Engineering Research Institute for Cold Region,<sup>6)</sup>新潟大学災害・復興科学研究所,Natural Hazards and Disaster Recovery, Niigata University,キーワード:凍害損傷,コンクリート,ひび割れ,画像解析

 $7.0 \text{N/mm}^2$ , Type B  $3.8 \text{N/mm}^2$ , Type C 28.2 N/mm<sup>2</sup>であった。 Type A, B の圧縮強度が極度に 低下していることが確認された。 図-2(a) は供試体の X線 CT 画 像である。Type A では層状のひ び割れがコア全域に分布し, Type B では, コア表面部から 90

mm 深に複数のひび割れが確認 された。Type C においては、ひ び割れは確認されなかった。

図-2 (b)は画像解析より算出 した縦ひずみの解析画像である。 Type A および B は, ひび割れの 発達した部位において、縦ひず み量の変動が確認され, ひび割 れ部位と縦ひずみの分布が対応 していることが確認された。

画像解析の結果を基に,圧縮 破壊過程における変形特性をセ

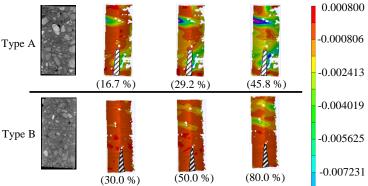
ミバリオグラムモデルにより検討した。図 -3 は解析したセミバリオグラムモデルの シルと載荷荷重の関係を示したものである。 載荷荷重の増加に伴い、シルも増加傾向が 確認された。Type A のシルは他の供試体と 比較し、極度に高いことが確認された。指 数関数の近似式より、各供試体の傾きは Type B, Type A, Type C の順に高いことが

確認され、局所損傷の進行した供試体ほど シルの増加傾向が明確になることが明らか となった。

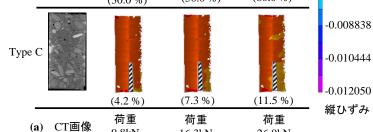
#### おわりに 4.

検討結果を以下に列挙する。

- 1) 本研究では、凍害によりひび割れ損傷 が発達したコンクリート・コアを用い て,画像計測を導入した圧縮強度試験 を実施した。その結果, ひび割れの発 達した部位においてひずみの局所化が 確認された。
- 2) セミバリオグラムモデルのシルを用い ることにより圧縮破壊過程におけるコ



☑ : ひずみゲージの貼付による測定不能範囲



9.8kN

16.3kN (b) ひずみ分布(縦ひずみ)

注1) カッコ内は応力レベルを示す。

26.0kN

## 図-2 縦ひずみの分布図

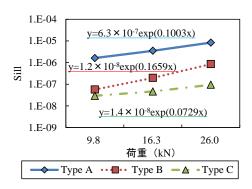


図-3 シルと載荷荷重の関係

ンクリートの変形特性を評価できるこ とが示唆された。

#### 参考文献

- 1) M. A. Sutton, J.J. Orteu and H. W. Schreier: Image Correlation for Shape, Motion and Deformation Measurements, Springer, 2009.
- 2) 鈴木哲也,青木正雄,大津政康:バリオ グラムによる表面被覆工を施したコン クリートの熱特性評価, コンクリートエ 学年次論文集, Vol.30, No.2, pp. 763-768, 2008.