X線CT画像解析に基づくコンクリートの損傷パラメータ推定に関する研究

Estimation of Concrete Damage using X-ray CT Image Analysis



# 1 はじめに

コンクリート構造物では、各種環境要因により損傷 が進行する.既存の構造物を適切に維持管理するため には、材料損傷の定量的評価は不可欠である.

本報では、コンクリートの損傷度をX線CT画像より抽出したCT値と力学特性の観点から考察する.

## 2 解析方法

2.1 損傷パラメータλの導出 損傷パラメータλは 応力-ひずみ曲線の初期接線弾性係数 E<sub>0</sub> と割線弾性係 数 E<sub>0</sub>の関係(Fig.1)より導出され,式(1)より定義されている.

$$\lambda = \frac{E_c}{E_0 - E_c} \tag{1}$$

2.2 AE 発生挙動のモデル化 コンクリートの圧縮 応力下における AE 発生挙動は,確率過程論における 定式化が可能である. AE の発生総数を N, ひずみレ ベルを  $\varepsilon$  とし, AE 発生確率関数を  $f(\varepsilon)$ とすると,  $\varepsilon$  か ら  $\varepsilon+d\varepsilon$  へのひずみ量の増分に対し,以下の式(2)を導 くことができる.

$$f(\varepsilon)d\varepsilon = \frac{dN}{N} \tag{2}$$

AE 発生確率密度関数 ƒ(ε)に対して,次のような指数関数曲線を仮定する.

$$f(\varepsilon) = \alpha \cdot \exp(\beta \varepsilon)$$
 (3)

ここで、 $\alpha \ge \beta$ は定数である.

式(3)で $\beta$ はひずみレベル $\varepsilon$ での AE 発生頻度を反映し,  $\beta$ の正負により AE の発生確率が異なるモデルになっ ている (Fig.2).  $\beta$ が正ならば,ひずみレベルの低い段 階で AE 発生確率密度関数が低いことを意味し,コン クリート材料が無損傷であると評価できる.  $\beta$  が負な らば,ひずみレベルの低い段階で AE 発生確率密度関 数が高いことを意味し,損傷が進行した材料であると 評価することができる.

#### 3 実験方法

3.1 X線 CT 計測 コンクリート・コア内部のひび割 れ損傷は, X線 CT 法により可視化した. X線 CT 法 とは, X線を評価対象に透過し信号に変換することに よって,可視画像化し評価を行う手法である. 物体の 密度の違いから X線吸収率の異なることを利用して, X線吸収率の単位は一般的に水を 0,空気を-1,000 と した HU (Hounsfield Unit) として定義されている. こ れによる透過率を CT 値と呼び, CT 値の定義は式(4) により評価される<sup>1)</sup>.





Fig.2 AE 発生確率密度関数とひずみレベルの関係



Fig.3 圧縮強度試験の概要図

$$CT\bar{\mathbf{u}} = \frac{\mu_t - \mu_w}{\mu_w} K \tag{4}$$

ここで、 $\mu$ : 求める点の X 線吸収係数、 $\mu_w$ : 水の X 線 吸収係数、K: 人体や骨材などを撮影する場合である 通常値の 1,000 に設定した. X 線 CT スキャナの解像 度は解析範囲  $\phi$  104 mm に対して 512×512 pixel である. このため、各ピクセルの一辺の長さは 0.2 mm となる. X 線 CT 画像の各ピクセルの CT 値は、スライス厚(0.5 mm) を考慮した 0.2×0.2×0.5 mm のボクセルにより与 えられる.

3.2 圧縮強度試験 実験は AE 計測を導入した圧縮 強度試験を実施し,供試体の破壊過程に発生する AE を検出した(Fig.3).計測装置は SAMOS(PAC 社製) である.計測は供試体の側面部にひずみゲージおよび AE センサを設置して行った.しきい値は 42dB とし, 60dB の増幅をプリアンプとメインアンプで行った. AE センサは 150kHz 共振型センサを用いた. 3.3 供試体 実験に用いた供試体は,検討に用いた 供試体は,農業水利施設より採取した 30 本のコンク

新潟大学 自然科学系(農学部) Faculty of Agriculture, Niigata University キーワード:コンクリート損傷,X線CT,力学特性,AE

リート・コアである.本報では、ひび割れ損傷の進行 に伴い供試体を Type A、Type B、Type C の3種類に分 類し検討を行った.Type A はコンクリート・コア全域 に層状ひび割れが確認されたサンプルであり、Type B はコア上層部のみにひび割れ損傷が顕在化したサン プルである.Type C は目視によりひび割れ損傷が確認 されなかったコンクリート・コアである.

## 4 結果および考察

4.1 **コアサンプルの力学特性** 圧縮強度の平均値は Type A で 5.7 N/mm<sup>2</sup>, Type B で 3.8 N/mm<sup>2</sup>, Type C で 22.0 N/mm<sup>2</sup> であった. Type A は Type C の 25.9 %であ り, Type C は 17.3 %の圧縮強度であった. 圧縮強度に おいてはひび割れ損傷が顕在化した Type A と Type B において極度に低下していることが明らかになった. 最大ひずみでは, Type A で 3,304μ, Type B で 1,060μ, Type C で 870μ であり, 圧縮強度とは異なる傾向であ

った. Type B および Type C は低ひずみで圧壊してい るものと示唆される.

4.2 CT値の分布特性 X線CT画像よりCT値を抽出 し、各サンプルタイプの分布特性を評価した.Fig.4 は、供試したコンクリート・コアのX線CT画像とCT 値の頻度分布である.頻度分布には、最小値、最大値 および平均値を明記した.CT値の平均値はTypeAで 1,961となり、TypeB(平均値:2,011)の97.5%、Type C(平均値:1,988)の98.6%であった.ひび割れ損傷 がコア全域に発達したTypeAでは、他のサンプルタイ プと比較して平均値の低下が確認された.

4.3 コンクリートの損傷度評価指標と CT 値の関係 本報では、コンクリートの損傷度を力学的特性と CT 値との関係を考察した. Fig.5 は、損傷度評価指標と CT 値の平均値のデータを用いて空間統計学手法であ るクリギング(Kriging)<sup>20</sup>より、点的データを空間的 な物性データへの拡張を試みた. 同図から $\lambda$ の増加と  $\beta$ の低下に伴って CT 値が低下する傾向にあり、 $\beta$ 0.00 近傍で $\lambda$ 3~4の範囲おいて局所的に低下していること が確認された. 以上のことから、コンクリート損傷と CT 値の推計統計量とが密接に関係していることが明 らかになった.

## 5 おわりに

本研究では,既存の農業水利施設より採取したコン クリート・コアを用いて,X線CT計測とAE計測を 伴う圧縮強度試験を実施し,コンクリート損傷をCT 値と力学的特性の両観点から評価した.検討結果を以 下に列挙する.

- 凍害によりひび割れ損傷が顕在化したコンクリ ート・コアでは、圧縮強度の低下が確認された. 圧縮強度はひび割れ損傷が顕在化していないサ ンプルの16.3~24.5%であることが確認された
- 2) X線CT画像のからCT値を抽出し、分布特性を 頻度分布と推計統計量から検討した。各サンプル の平均値の差は2.5%以下であり、明確な相違は 確認されなかった。
- 3) コンクリートのX線CT計測と圧縮強度試験の両 試験から損傷度の分布特性を評価した結果,損傷



参考文献 1) 天明敏行,伊藤剛,濱崎大志,尾原祐三:X 線 CT 法を用いたコンクリートの材料構成定量化法の提案, コンクリート工学年次論文集, Vol.30, No.2, 2008., 2) Hans Wackernagel :地球統計学,森北出版株式会社, 2004.