画像解析を用いた RC はりに発生する内部ひび割れ進展挙動の計測と可視化

1. はじめに

内部ひび割れは,異形鉄筋の節部から発生する. RC 部 材の内部で発生することから,直接観察することは難し く,内部ひび割れの発生や進展が及ぼす影響を把握する ことは容易ではない.そのため,内部ひび割れの性状を 知るための研究¹⁾が様々に行われている.

既往の内部ひび割れに関する研究²では、内部ひび割 れの計測手法として、インク注入法が用いられてきた. これは、発生した内部ひび割れにインクを浸透させ染色 し、内部ひび割れを観察するという手法である.この手 法は、観察の際に試験体を破壊するため、載荷中の内部 ひび割れの進展を観察することができない.そこで岡崎 ら³は、鉄筋を半分露出させ、内部ひび割れが試験体表 面に露出するような引張試験体を作製し、載荷中におけ る内部ひび割れ発生と進展過程の観察を試みた.しかし、 この研究で用いた試験体は、鉄筋が試験体の片側に偏っ た非対称なものであるため、偏心が内部ひび割れの発生 や進展に影響を与える可能性がある.

そこで本研究では、載荷中の内部ひび割れを観察可能 で、なおかつ偏心がない試験体を提案する.さらに、提 案した試験体における内部ひび割れの発生と進展を、詳 細なひび割れ計測が可能な、画像解析を用い計測する. また、数値解析による再現と計測結果を比較し、試験体 に発生した内部ひび割れが妥当なものであるか確認する.

2. 提案試験体

提案する試験体の概要を図-1 に示す. 試験体は, RC はりの支点間の側面かぶりを取り除いたような形状とし た. 主鉄筋が表面に露出しているため, 載荷中における 内部ひび割れの進展を直接観察することが出来る. また, 左右対称になるように両側の側面かぶりを取り除いてあ るため, 偏心のない試験体となっている.

3. 解析手法

3-1. **画像解析**⁴⁾

画像解析では車谷らの研究に基づき,直接相互相関法

キーワード 内部ひび割れ,鉄筋コンクリート,画像解析,有限要素法,曲げ試験

連絡先 〒316-8511 茨城県日立市中成沢町 4-12-1 茨城大学工学部 TEL. 0294-38-5004 FAX. 0294-38-5280

↓ 100 ↓ 100 ↓ 150

茨城大学 学生会員

茨城大学 香川大学 正会員

正会員

○邊見 哲一

岡崎 慎一郎

車谷 麻緒

図-1 試験体寸法

を使用する.本手法では,変形前の画像に設けた検査領 域と類似した輝度値分布をもつ候補領域を,変形後の画 像の探査領域内から探し出し,検査領域の変位量と方向 を算出している.領域の輝度値分布の類似性は相互相関 関数によって判断しており,この値が大きいほど類似性 が高い.次式に相互相関関数を示す.

$$R(\Delta X, \Delta Y) = \frac{\sum_{i=1}^{N} \sum_{j=1}^{N} \left\{ f(X_i, Y_j) \right\}_{i=1}^{N} g(X_i + \Delta X, Y_j + \Delta Y) \right\}}{\sqrt{\sum_{i=1}^{N} \sum_{j=1}^{N} \left\{ f(X_i, Y_j) \right\}_{i=1}^{N} \sum_{j=1}^{N} \left\{ g(X_i + \Delta X, Y_j + \Delta Y) \right\}_{i=1}^{2}}}$$
(1)

ここで $f(X_i, Y_j)$ は変形前の画像の検査領域における輝度 値分布, $g(X_i+\Delta X, Y_j+\Delta Y)$ は変形後の画像における候補領 域の輝度値分布である.変位量を算出後, \mathbf{B} マトリック スを用いてひずみテンソルを計算し,求められた最大主 ひずみによりひび割れを定量的に計測している.

3-2. 数值解析 5)

数値解析では、車谷らの研究に基づき、コンクリート のひび割れ進展挙動を、準脆性材料の破壊力学を考慮し た等方性損傷モデルにより再現する.損傷モデルの構成 則を次式に示す.

$$\boldsymbol{\sigma} = (1 - D)\boldsymbol{c} : \boldsymbol{\varepsilon} \tag{2}$$

この式は引張破壊によるひび割れ部の結合力を要素の応 力で表現しており、 *σ* は応力テンソル、 *ε* はひずみテン ソル、 *c* は弾性係数テンソル、 *D* は等価ひずみの関数で表 される損傷変数である. 等価ひずみはひずみテンソルを スカラー値に置き換えたものであり次式で示される.

$$\varepsilon_{\rm eq} = \frac{k-1}{2k(1-\nu)} I_1 + \frac{1}{2k} \sqrt{\left(\frac{k-1}{1-2\nu} I_1\right)^2 + \frac{12k}{(1+\nu)^2} J_2} \quad (3)$$

ここでvはポアソン比, kは圧縮引張強度比, I_1 はひずみ テンソルの第 1 不変量, J_2 は偏差ひずみテンソルの第 2 不変量である. 損傷変数 Dは変形履歴における等価ひず みの最大値 κ を用い, $\kappa \ge 0$ において次式で表される.

$$D(\kappa) = 1 - \frac{\kappa_0}{\kappa} \exp\left(-\frac{E\kappa_0 h_e}{G_{\rm f}}(\kappa - \kappa_0)\right)$$
(4)

ここで κ_0 は破壊発生ひずみ、 h_e は要素長さ、 G_f は破壊エ ネルギーである.

4. 曲げ試験

4-1. 実験概要

試験体に内部ひび割れを発生させるために 4 点曲げ試 験を行う.これにより,試験体の主鉄筋に引張を作用さ せ,内部ひび割れを発生させる.使用したコンクリート の配合は,単位セメント量を 332.0 kg/m³,単位水量を 159.0 kg/m³,最大骨材寸法を 20 mm,水セメント比を 48.0%である.

4-2. 画像解析条件

画像解析に使用する画像はデジタルカメラ Nikon D5200 (2410 万画素)により撮影した.撮影範囲は図-1 に 赤線で示す,載荷点付近の幅 200 mm,高さ 150 mm の領 域である.画像解析の準備として,グレースケール化し た 6000×4000 pixel の撮影画像に検査領域 40×40 pixel,探 査領域 60×60 pixel を与えた.本研究ではサブピクセル解 析 4 を行うため最小計測量は 0.1 pixel である.実際の長 さに換算すると,0.004 mm程度の変位量まで計測できる.

4-3. 数值解析条件

モデルの要素数は約 95 万要素,節点数は約 17 万点である. 各パラメータの値を表-1 に示す.

5. 結果

図-2 に鉄筋ひずみ 1500 µ (鉄筋応力300 MPa 相当)時 において,画像解析で計測した最大主ひずみ分布を示す. ノイズを含んでおり鮮明ではないが,はり載荷点付近に おける曲げひび割れの近傍に,曲げひび割れに向かって 斜めに進展しているひび割れが見られる,これは後藤ら ¹⁾が示した内部ひび割れの特徴とほぼ一致している.図 -3 に数値解析により得られた最大主ひずみ分布を示す. 本数や進展長さなどに差異はあるが,実験で計測された 内部ひび割れとほぼ同じ傾向を示している.

6. まとめ

偏心がなく,載荷中の内部ひび割れの進展を直接観察 可能な試験体を提案し,露出した内部ひび割れの進展過 程を画像解析により計測可能であることを示した.また,



図-3 数値解析結果と拡大図

数値解析による再現結果と、画像解析による計測結果が ほぼ一致したことから、提案試験体に発生したひび割れ は内部ひび割れとして妥当なものであることを示した.

参考文献

- 後藤幸正,大塚浩司:引張を受ける異形鉄筋周辺の コンクリートに発生する実験的研究,土木学会論文 報告集, Vol.294, 1980.
- 白川裕之,林和彦,細田暁,椿龍哉:繰返し荷重を 受けた RC 部材における鋼材腐食と内部損傷に関す る実験的研究,コンクリート工学年次論文集, Vol.30, No1, 2008
- 3) 岡崎慎一郎,車谷麻緒,氏家勲,高本直樹:内部ひび 割れを可視化するための新奇な手法の提案,コンクリ ート工学年次論文集, Vol.30, No.3, 2008.
- 車谷麻緒,松浦遵,根本忍,呉智深:コンクリートの ひび割れ進展計測のための画像解析手法に関する基 礎的研究,土木学会論文集 A2(応用力学), Vol.70, No.2 (応用力学論文集 Vol.17), I_135-I_144, 2014
- 5) 車谷麻緒,根本優輝,相馬悠人,寺田賢二郎:コンク リートの破壊力学を考慮した鉄筋コンクリートの3 次元破壊シミュレーションとその性能評価,日本計算 工学会論文集, Vol.2016, p.20160004, 2016