| 芝浦工業大学      | 学生会員  | 〇井上 | な  | つみ |
|-------------|-------|-----|----|----|
| 石川島検査計測株式会社 | 正会員   | ŶĒ  | 可野 | 豊  |
| 芝浦工業大学      | 正会員   | 膨   | 卜  | 太  |
| 芝浦工業大学 フ:   | ェロー会員 | 魚本  |    | 健人 |

#### 1. 研究背景および目的

近年、光ファイバセンサを耐久性や計測精度の高さ から、コンクリート構造物に生じるひずみやひび割れ 幅の長期モニタリングに利用しようとする試みが増加 している。光ファイバセンサ自体の測定精度について はメーカで保障されているものの、その精度は、セン サの取り付け方法や測定対象物の材料の種類によって 異なると考えられている。したがって、取り付け方法 等含めたセンサ精度の確認方法が必要となる。本研究 では、コンクリート表面に光ファイバセンサを取り付 けた場合のひび割れ幅測定精度確認方法を提案するも のであり、その試験方法の妥当性を解析および実験で 検証した。

#### 2. ひび割れ幅の計測方法

ひび割れの誘発はコンクリート供試体を上下に引っ 張ることによって生じさせ、供試体に発生したひび割 れ幅を、供試体表面に固定金具で取り付けた光ファイ バの2点間変位で、また検証用としてパイ型ゲージで 評価する。なお計測精度の検証は、両者の計測結果を 比較することにより行うものとする。

## 3. 3 次元 FEM 解析

## 3-1目的

ひび割れ幅精度確認試験では、センサ間に 1 本ひび 割れを誘発させる必要がある。これは、センサ間に 2 本以上のひび割れが生じてしまうと計測精度の検証が できなくなるためである。そこで、事前に 3 次元 FEM 解析を行い、ひび割れを誘発させる位置以外にひび割 れを生じさせるような引張応力が生じないかを確認す ることにした。

### <u>3-2 解析方法</u>

解析は、3 次元 FEM 汎用解析ソフト「SOFiSTiK」を 用いて行った。図 1 に解析した供試体概要を示す。供 試体中央にはひび割れを誘発させるための切り欠きを、 またコンクリートに引張力を生じさせるための PC 鋼 棒(直径 19mm)を配置した。 図 2 に切り欠き部の初期ひび割れ発生後に生じるコ ンクリート表面応力の最大値の推移を示す。これより、 コンクリートの引張強度を超えるような引張応力は、 鋼材の引張荷重が 70kN 付近であることが分かった。し たがって、ひび割れ幅の測定は 70kN 付近まで行なえる と考えられる。なお、コンクリートの引張強度は圧縮 強度の 10%と仮定した。



## <u>4. 実験</u>

4-1 引張試験の概要

図3にPC鋼棒の概要を示す。供試体はPC鋼棒とコ ンクリートの付着を確保するため2種類作製した。供 試体Aには中央に全ネジのPC鋼棒にナットを取り付 けたものを、供試体Bには全ネジでナットなしのPC鋼 棒を配置した。なお、PC鋼棒にはひずみゲージを取り 付ける。また、切り欠き部に引張応力を集中させるた めにさらに切り欠き部のPC鋼棒の直径を9.445mmに

キーワード 光ファイバ、引張試験、FEM 解析、ひび割れ幅、標準試験 連絡先 〒135-8548 東京都江東区豊洲 3-7-5 芝浦工業大学 TEL:03-3358-6620 E-mail: h04013@sic.shibaura-it.ac.jp 加工した。なお加工した PC 鋼棒の直径は、解析により 70kN まで引張荷重を載荷させることができることが分 かっているため、約70kNで降伏するように決定した。



図 4 にセンサの取り付け位置を示すが、供試体中央 の両側面に 2 本固定金具を用いて設置した。パイ型ゲ ージは光ファイバに隣接して両側面に取り付けるが、



供試体中央に取り付 けられないため千鳥 に設置することにし た。また、ひずみゲ ージを PC 鋼棒位置 に貼り付けてコンク リートの表面応力を 計測した。なお本研 究では、光ファイバ に SOFO<sup>※1</sup>を使用し た。

図4 センサ取り付け位置

\*\* <sup>1</sup> Surveillance d' Ouvrages par Fiber Optiques の略 4-2引張試験機



図5に今回使用した荷 重制御引張試験機を示 すが、引張軸の偏心を排 除するため PC 鋼棒の上 部は球座の治具を用い て固定した。各センサの 計測は、切り欠き部のひ び割れ発生を確認した 後一旦徐荷し、その後引 張荷重を載荷させなが ら、各引張荷重段階で行 った。

# 図5 引張試験機と試験体

4-3 実験結果

図 6 および図 7 に供試体 A および供試体 B のひび割 れ幅計測結果をそれぞれ示す。図より、各試験体とも SOFO センサで計測した2点間変位とパイ型ゲージで評 価されたひび割れ幅はほぼ一致した。このことより、 SOFO センサによってコンクリート表面に生じるひび 割れ幅を精度よくモニタリングできることが分かった。 なお、コンクリート表面に生じた引張ひずみは最大で 約 60 μ であり、切り欠き部以外にひび割れの発生は認 められなかった。





図 6 供試体 A SOFO とパイ型ゲージのひび割れ幅

図7 供試体B SOFO とパイ型ゲージのひび割れ幅 5. まとめ

実験結果より、本研究で提案したひび割れ幅測定方 法が、光ファイバのひび割れ幅測定精度の確認方法の 基礎となることが明らかとなった。また、解析を行な うことで、実験の結果を事前に想定できることも明ら かとなった。今回は供試体本数を1本ずつとしたので、 より正確なデータを出すには、一定の数以上の供試体 を試験し平均値を出すことが必要であると考えられる。 □謝辞 本研究は石川島検査計測株式会社との共同研究であり、ご指 導頂いた河野豊氏、西沢隆夫氏をはじめ、勝木太教授、魚本健人教授、 勝木研究室、魚本研究室の皆様に深く感謝いたします。