長崎大学大学院	学生会員	$\bigcirc$	西田	博詞
長崎大学	正会員		松田	浩
長崎大学	非会員		徳永	大輔

長崎大学大学院 学生会員 Timothy NYOMBOI 長崎大学大学院 学生会員 平山 龍

# 1. はじめに

本研究は、鋼繊維のせん断補強材としての効果を明 らかにすることを目的として、図-1に示す短スパン RCはりについて、鋼繊維がせん断耐力に及ぼす影響を 検討してきた.今回、さらにスパン長 1.6mの大きい RC はりについて、曲げ・せん断耐力の検討を行った.鋼 繊維混入率 0,1.0%の鋼繊維補強 RC はり試験体を作製 し、載荷試験では、曲げひび割れや斜めひび割れの発 生・進展過程の可視化を目的として実施した.その際、 ひずみゲージや変位計による従来の計測法のほかに、 光学的計測法であるデジタル画像相関法を用いて計測 し、非接触全視野計測の有効性を検討した.また、斜 めひび割れの発生・進展過程を計測するとともに、計 測データを用いて曲げ・せん断破壊挙動に関して検討 した.

#### 2. 鋼繊維補強 RC はりの曲げ試験

# 2.1 試験概要

鋼繊維混入率が 0, 1.0%の鋼繊維補強 RC はり試験体 を作製し,載荷実験を行った.鋼繊維補強 RC はりの曲 げ・せん断ひび割れの可視化の可能性を検討するとと もに,鋼繊維の混入が曲げ・せん断耐力と変形能に及 ぼす影響について検討を行った.

### 2.2 試験体概要

鋼繊維補強 RC はり試験体の試験体寸法及び載荷方 法を図-2に示す.配合には普通ポルトランドセメント を使用し,鋼繊維混入率が0,1.0%のものを各1体ずつ 作製した.配合表を表-1に示す.鉄筋はD13を3本 引張側に配置し,試験体の有効高さd,及び支点から載 荷点までの距離aは図に示す通りである.また,デジタ ル画像相関法,及びひずみゲージでの計測箇所を図-3 に示す.





_			表-	表-1 配合表		単位:kg/m <sup>3</sup>	
		セメント	細骨材	粗骨材	水	鋼繊維	AE剤
	0%	377.3	712.0	937.7	170.7	0.0	3.0
	0.5%	377.3	706.5	930.4	170.7	39.3	3.0
	1.0%	377.3	700.9	923.0	170.7	78.5	3.0
Γ	1.5%	377.3	695.3	915.7	170.7	117.8	3.0





# 2.3 性能照查

デジタル画像相関法計測の有効性・有用性を検証す るために、試験体表面をデジタル画像相関法で全視野 ひずみ計測を行い、裏面をロゼットゲージにより中立 軸位置でのせん断ひずみを計測し、比較検討した.計 測箇所を図-3に示す.

計測結果を図-4に示す.計測面が表と裏で異なることから、ひび割れ発生後のひずみ値にずれが生じてはいるが、弾性域内ではほぼ一致することが確認できた.



# 2.4 試験結果

### 2.4.1 ひずみ分布の推移

鋼繊維混入率 0%, 1.0%試験体におけるひずみ分布の 推移を図-5 に示す.(a)破壊形態および(c)最大主ひず み分布図において,鋼繊維混入率 0%試験体では一箇所 から曲げひび割れの発生が確認できた(③).鋼繊維混入 率 1.0%試験体では曲げひび割れが発生するとともに, せん断ひび割れと思われる顕著なひずみの集中が斜め 方向に発生し(②),大きく進展していく様子を可視化す ることができた.鋼繊維混入率 0, 1.0%のはり試験体に おける,(d)ひび割れ箇所のひずみ計測では,斜めひび 割れ発生位置に置いてせん断ひずみが局所的に増大し ていることが確認できた.ひび割れ箇所のひずみ計測 によって,ひずみ値に関する情報をデジタル情報とし て計測することができた.

### 2.4.2 スパン中央部のたわみ計測

鋼繊維混入率0%と1.0%の鋼繊維補強RCはりのスパン中央部におけるたわみの計測結果を図-6に示す.鋼 繊維混入率0%試験体に比べ,1.0%試験体の降伏荷重の 増加が確認できた.また,算定式で得られたせん断耐 力の評価値と試験結果より得られた実験値を表-2 に 示す.

# 3. まとめ

本研究成果は以下のようにまとめられる.

- 構造物に近い鋼繊維補強 RC はり供試体において、 デジタル画像相関法を用いることにより、計測範囲 全体を計測し、ひび割れの発生・進展過程を計測す ることができた。
- ひび割れ箇所のひずみ値を取得することで,鋼繊維 補強 RC はりの破壊挙動の解明に繋がる結果を得た.
- 3) 鋼繊維の混入により,降伏荷重の増加が確認できた.



【鋼繊維混入率0%試験体】 【鋼繊維混入率 1.0%試験体】 (a) 破壊形態 120 160 140 100 (4)120 重(kN) 重([kN) 80 3 60 粔 40 2 拒 60 40 20 20 1 0 0 10 20 10 ٥ 30 5 15 20 25 変位(mm) 変位(mm) (b) 荷重--変位曲線 (1) (1)(2)(2)3 3 (4) (4) (5)5 ā h -0.772676 $27.1209_{(\times 10^{-3})}$ -1.45295 16.8483 (c) 最大主ひずみ分布図 【a-a 断面】 【b-b 断面】 さ(mm) 試験体高さ(mm) 本画 試験 最大主ひずみ 最大主ひずみ 体高さ(mm) さ(mm) 体高 試験/ 試験



図-5 ひずみ分布の推移

### 参考文献

真嶋光保[ほか]著:「繊維補強セメント/コンクリート複合材料」,技 報堂出版, 1994