利隆	学生会員 坂元			宮崎大学工学部	
成治	王田	坊			宮崎大学工学部
春鶴	李	賢太郎、	安井	正会員	宮崎大学工学部
度連	郭	、 永造、	竹1	正会員	太平洋マテリアル(株)

1. はじめに

鉄筋コンクリート構造物に生じるひび割れは構造物の 外観を損ねるだけでなく、耐久性を大きく損なうことに なる原因のひとつである。そのため維持管理・長寿命化 を視野に入れたひび割れ抑制技術が求められている。そ の技術のひとつとしてネット状連続繊維補強材(以下、 連続繊維と称する。)を用いたひび割れ抑制工法がある。 これは RC 部材内部に連続繊維を配置することでひび割 れを抑制することができるものである。この連続繊維は 耐食性、耐薬品性を持ち、素材が軽く運搬が容易である。 しかしながら、連続繊維のひび割れ抑制効果のメカニズ ムについての検討¹⁾が行われているがまだ十分ではない。

本研究では、異なる鉄筋径と連続繊維の配置位置によ るひび割れ抑制効果に対して実験的検討を行い、そのメ カニズムの解明することを目的とする。

2. 実験概要

供試体作製に用いたコンクリートの配合を表-1に示す。 供試体は材齢3日で脱型し、材齢28日まで湿布養生を行い、その後載荷実験を行うまでは室内で保管した。載荷 材齢はそれぞれ D10の供試体が45日、D16の供試体が 73日、D22の供試体が82日であった。

図-1 に供試体の概要図を示す。供試体の長さは 1500mm で、断面の形状寸法は鉄筋径により異なってお り、呼び名が D10 の鉄筋を用いた供試体の場合は 100×100mm とし、呼び名が D16、D22の鉄筋を用いた供 試体の場合は 150×150mm とした。また、連続繊維の有無 と配置位置により3種類(Nx:連続繊維なし、HNxA:鉄 筋とかぶりの中間位置に配置、HNxB:鉄筋位置に配置) の供試体を作製した(x:鉄筋の呼び名)。

載荷試験は一軸引張試験を行った。載荷試験では、供 試体の側面にπ型変位計を合計 14 個貼り付けてひび割 れ幅を計測し、連続繊維を配置した供試体においては、 連続繊維にひずみゲージを合計 9 枚貼り付けて連続繊維 の変形を計測した。また、供試体全体の変形を計測する

表-1 コンクリートの配合



ために供試体の側面に変位計を用いた。載荷は鉄筋が降 伏するまで行った。

実験結果および考察

表-2 はそれぞれの供試体の初期ひび割れ発生荷重とひ び割れ発生本数を示している。表より、D10 を用いた供 試体ではひび割れ分散効果を確認できなかったが、D16、 D22 を用いた供試体ではひび割れの分散効果が確認でき た。

図-2は各供試体における荷重と変位量の関係を示して いる。この変位量は、各荷重における14個の πゲージの



表-2 初期ひび割れ発生荷重とひび割れ本数

図-4 鉄筋ひずみと平均ひび割れ幅の関係

合計で表した。図より、鉄筋径の大きさに関わらず、連 続繊維を配置した全ての供試体で鉄筋コンクリートの耐 力が僅かに増加していることが確認できる。

図-3 に、鉄筋ひずみと最大ひび割れ幅の関係を示す。 最大ひび割れ幅は、その荷重におけるひび割れの最大値 を用いた。図-4 に、鉄筋ひずみと平均ひび割れ幅の関係 を示す。平均ひび割れ幅はその荷重における平均ひび割 れ幅を用いた。図より、最大ひび割れ幅および平均ひび 割れ幅において、連続繊維を鉄筋とかぶりの中間位置に 配置している供試体は、連続繊維を配置していない供試 体と比べて、ひび割れ抑制効果が確認できた。しかし、 鉄筋位置に連続繊維を配置した供試体の場合は、その抑 制効果が顕著ではなかった。また、鉄筋径に関わらず、 ひび割れ抑制効果が確認でき、鉄筋径が小さな供試体ほ どひび割れ抑制効果が顕著で有ることが確認できた。

4. まとめ

鉄筋径に関わらず連続繊維を配置することによるひび 割れ抑制効果が確認できた。そして、鉄筋径が小さいほ ど、また、連続繊維は鉄筋とかぶりの中間位置に配置す ることでひび割れ抑制効果が顕著になることが明らかに なった。

参考文献:

 安井賢太郎,日高康太,李春鶴,郭度連,辻幸和:連続繊 維配置位置によるRC部材のひび割れ抑制に関する基礎的 研究,土木学会第69回年次学術講演会概要集,pp.705-706, 2014