FRPs により曲げ補強したコンクリートの有限要素法解析

立命館大学理工学研究科 学生員 野上大介 学生員 日比野憲太 立命館大学理工学部 正会員 高木宣章 正会員 児島孝之

1. はじめに

繊維補強材で補強された構造物は、補強材とコンクリートの界面での剥離あるいは補強材自身の破断により部材耐力を失う。既報告¹⁾で提案した付着要素を用いて補強材とコンクリートの界面における応力伝達を 表現し、ひび割れ要素を用いて補強材とコンクリートの界面での剥離を表現することで、繊維補強材で補強 された構造物の破壊挙動を適切に表現できると考えられる。本研究は、N. Banthia により報告された吹付け ガラス繊維混入モルタル(以下. **表1 コンクリートの力学的特性 5** ▲

ガラス繊維混入モルタル(以下、 FRPs)により曲げ補強された無 筋コンクリート梁について有限 要素法解析を試みたものである。

2.実験概要²⁾

I c	1 _t	L _c	UF
(N/mm^2)	(N/mm^2)	(N/mm^2)	(N/m
40	3.5	30000	0.0
'1:仮定値を用いた			
^{*2.} G. は破壊	エネルギー		

表 2 FRPs の力学的特性

 $E_{\rm F}$ fe fu 実験要因は、はり中央部のノ εe (N/mm^2) (N/mm^2) (N/mm^2) (µ) ッチの有無の2ケースとした。 4010 20 5100 27 表1にコンクリートの力学的特 *:最大ひずみ&uは&yの2倍と仮定 性、表2にFRPsの力学的特性を示す。また、図1にFRPsの応力 一ひずみ関係、図2に供試体寸法を示す。供試体寸法は100×100 ×350mm、FRPs の塗布厚さは 3mm、ノッチを有する供試体は、 はり中央部引張側に高さ33mm(幅は2mmと仮定)のノッチを設 けた。載荷条件は支点スパン 300mm、曲げスパン 100mm の対称

3. 解析概要

2点集中載荷である。

図3に本解析で用いたコンクリートとFRPs間の付着応力一す べり関係を示す。最大付着応力以降の勾配を一定にするため、δu をarbおよびδyの関数として定義した。図4に解析モデルを示す。 コンクリートは2次のアイソパラメトリック四辺形要素、FRPs は2次のアイソパラメトリック線要素、付着要素およびひび割れ 要素は2次のアイソパラメトリック接合要素で表現した。境界条 件として支点をy方向、中央部分をx方向に固定した。本解析で は、1ステップあたりにひび割れが1要素進展するひび割れ増分 法を用いた。

4. 解析結果および考察

図5に実験および解析で得られた荷重一変位関係、図6にノッ チを有さない供試体のひび割れ進展を示す。図中の I, II, III, IV は荷重レベルを示す。解析結果は、ノッチの有無に関わらず、実 験で得られた荷重一変位関係およびひび割れ状況を良く近似でき ている、適切な付着特性(a_{rb} =2.0, δ_y =0.1)を与えることで、本モデ

キーワード 有限要素法,付着,離散型要素,繊維補強材

連絡先 〒525-8577 滋賀県草津市野路東1-1-1 立命館大学理工学部土木工学科 TEL077-561-2805



ルにより十分な解析精度が得られること を確認した。

ノッチを有さない供試体は、急激な部 材耐力の低下が生じた荷重レベルI以降 の解析で、供試体中央の曲げひび割れが 部材圧縮縁近傍まで大きく進展した。 FRPs の剛性がコンクリートに比べ小さ いため、荷重レベルI以前は、コンクリ ートが部材に作用する引張力を多く負担 している。急激な部材耐力の低下は、ひ び割れの進展に伴うコンクリートの引張 抵抗の著しい低下によって生じたと考え られる。また、FRPsによる引張力の負担 の増加に伴い、付着作用によって界面の コンクリートに伝達される応力が増加す





ひび割れ

(ノッチを有さない供試体)

るため、供試体中央近傍から45°の方向に剥離ひび割れが生じた。その後、FRPsによる引張力の負担に伴い、変位は増加し、荷重レベルⅢで最大耐力に達した後、荷重レベルⅣでFRPsの破断により終局に達した。

ノッチを有する供試体は、荷重レベルIで、曲げひび割れがノッチから部材圧縮縁近傍まで進展し、供試体中央近傍から45°の方向に剥離ひび割れが生じた。荷重レベルI以降、コンクリートの引張抵抗がほぼ消失している。そのため、荷重一変位関係の勾配が低下しているものの、 FRPsにより引張力が負担され、変位は増加していき、荷重レベルIIで最大耐力に達した。荷重レベルIIで、FRPsの破断により終局に達した。

図7に、解析で得られたノッチを有さない供試体のFRPs およびコン クリートとFRPs 間の付着応力分布を示す。荷重レベルIでは、コンク リートが引張力に抵抗しているため、FRPs による引張力の負担は少なく、 付着応力も小さい。荷重レベルII一IIでは、コンクリートの引張抵抗が 失われているため、曲げひび割れの進展に伴い、FRPs による引張応力の 負担は載荷位置近傍から供試体中央方向に右肩上がりに増加した。また、 曲げスパンにおいて最大付着応力に近い付着応力が生じており、せん断

スパンでは、段階的に付着応力が増加した。荷重レベルIVでは、供試体中央で FRPs が破断し、破断による 周囲の応力緩和が生じて、大部分の付着応力が消失した。

5. 結論

- (1) 既報告で提案した付着要素およびひび割れ要素を用いることで、FRPs により曲げ補強された無筋コンク リートはりの荷重-変位関係およびひび割れ進展を適切に表現できた。
- (2) 解析モデルに用いた離散型要素の応力分布を求めることで、各荷重レベルにおける FRPs および付着応力 分布が明らかになった。

[参考文献] ¹⁾Kenta Hibino et al, DEVELOPMENT OF A DISCRETE BOND LINKAGE ELEMENT BETWEEN CONCRETE AND REINFORCING BAR, Second international conference engineering material, Vol. I, pp.315-326, 2001.8, ²⁾N. Banthia, et al, Sprayed Fiber Reinforced Plastics (FRPs) for Repair of Concrete Structures, Advanced Composite Materials in Bridges and Structures, 2nd International Conference, CSCE, pp. 537-545, 1996.