補強材の材料特性を変化させた FRP 板水中接着曲げ補強 RC 梁の静載荷実験

室蘭工業大学大学院	学生会員	○ 鹿嶋	辰紀	室蘭工業大学大学院	正会員	栗橋	祐介
三井住友建設(株)	フェロー	三上	浩	釧路工業高等専門学校	フェロー	岸	徳光

FRP

補強材

の種類

保証

耐力

(kN/m)

1. はじめに

本研究では、水中接着補強工法の補強効果の改善を目 的に,高伸び型水中硬化型接着樹脂や引張軸剛性の大き い FRP 板を用いて水中接着曲げ補強した RC 梁に関する 静載荷実験を行った。

2. 実験概要

表1には、本実験に用いた試験体の一覧を示している. 試験体名の内,第1項目は施工・養生環境(A:気中,W: 水中), 第2項目は使用した FRP 補強材の種類 (A:AFRP, C:CFRP), 第3項目は水中硬化型接着樹脂(以後,水中 接着樹脂)の種類(1:従来型水中接着樹脂,2:高伸び型 水中接着樹脂)を示している.

図1には, RC 梁の形状寸法, 配筋状況および補強概要 を示している。本実験に用いた試験体は、断面寸法 150× 150 mm, 純スパン長 1.8 m の複鉄筋 RC 梁である. 実験時 におけるコンクリートの圧縮強度は 30 MPa 程度であり, 軸方向鉄筋の降伏強度は 395 MPa であった.

表2には、FRP 補強材の力学的特性値の一覧を示してい

表1 試験体一覧

試験 体名	FRP 補強材 の種類	使用樹脂の種類	施工・ 養生環境	
A-A 梁		汎用含浸接着樹脂	気中	
W-A-1 梁	AFRP	従来型水中接着樹脂		
W-A-2 梁		高伸び型水中接着樹脂	水中	
W-C-1 梁	CFRP	従来型水中接着樹脂		



図1 RC 梁の形状寸法, 配筋状況および補強概要

キーワード:FRP 板,引張軸剛性,水中硬化型接着樹脂, RC 梁

AFRP 392 0.193 2.06 118 22.8 1.75 CFRP 400 0.163 2.45 436 71.1 0.56

厚さ

(mm)

表3 水中接着樹脂の力学的特性値 (公称値)

表 2 FRP 補強材の力学的特性値 (公称値) 引張

強度

(GPa)

弾性

係数

(GPa)

軸剛性

(kN/mm)

破断

ひずみ

(%)

接着樹脂	圧縮強度	曲げ強度	引張強度	伸び率
の種類	(MPa)	(MPa)	(MPa)	(%)
従来型水中 接着樹脂	44.4	22.5	9.3	0.77
高伸び型水中 接着樹脂	35.0	17.1	6.1	1.20

る. 両 FRP 補強材において, 保証耐力はほぼ同等である のに対し、軸剛性は CFRP の場合が3 倍以上大きい。ま た, 表3には,水中接着樹脂の力学的特性値の一覧を示 している。高伸び型水中接着樹脂は従来型水中接着樹脂 よりも強度が全般的に小さく、かつ伸び率が大きい.

RC 梁の水中接着補強は、大型の水槽を用いて RC 梁を 水没させた状態で行った。なお、付着性能の改善のため FRP 板には板表面に汎用の含浸接着樹脂を塗布し、5号 珪砂を 250 g/m² 程度振り掛け、粗面処理を施した。また、 コンクリートの接着界面には深さ1mm 程度のブラスト処 理を行った.

実験結果と考察

3.1 荷重-変位関係

図2には、各試験体の荷重-変位関係に関する実験結 果および計算結果を示している。計算結果は、土木学会 コンクリート標準示方書に準拠して断面分割法により算 出したものである。なお、計算では FRP 補強材とコンク リートの完全付着を仮定している。また、水中接着樹脂 の厚さや力学的特性は考慮していない。

図より,各試験体の実測耐力は無補強梁の計算耐力よ りも 1.5 倍以上大きく, FRP 補強材の気中もしくは水中接 着による補強効果が発揮されていることが分かる。また、 各実験結果は計算結果とほぼ対応し,終局時には計算結 果を上回る荷重レベルで FRP 補強材の剥離もしくは破断 により終局に至っている。従って,設計計算値を十分に

連絡先:〒050-8585 室蘭工業大学大学院 くらし環境系領域 社会基盤ユニット TEL/FAX 0143-46-5225



図2 各試験体における荷重-変位関係の実験結果と計算結果の比較



図3 計算終局変位時のひずみ分布性状の比較



写真1 各試験体の終局時ひび割れ性状の比較

満足する補強効果を発揮している.

伸び率の異なる水中接着樹脂を用いた W-A-1/2 梁に関 する実験結果を比較すると, W-A-2 梁の場合が上縁コン クリート圧壊時の荷重や終局変位量も大きいことから,高 伸び型水中接着樹脂を用いることにより FRP 板の付着性 能を向上可能であることが分かる.

また, 軸剛性の異なる FRP 板を用いた W-A/C-1 梁の実 験結果を比較すると, W-C-1 梁の変位量が W-A-1 梁の場 合よりも小さい. これは, FRP 板の軸剛性が大きいこと および破断ひずみが小さいことによるものと考えられる.

3.2 FRP 補強材の軸方向ひずみの分布性状

図3には、W-A-1/2 および W-C-1 梁の計算終局変位時 における FRP 補強材の軸方向ひずみ分布に関する実験結 果と計算結果を比較して示している.なお、計算結果は 断面分割法に基づいて算出したものである.

図より、いずれの試験体においても、実験結果は計算結 果と大略対応していることが分かる.これより、FRP 補 強材とコンクリートとの付着は計算終局変位時まで確保 されているものと判断される.

また,W-C-1 梁に着目すると,FRP 板の発生ひずみが他の試験体よりも小さいことが分かる.これより,軸剛性の大きい FRP 板を用いることにより,計算終局時におけるFRP 板の発生ひずみを低減可能であるものと考えられる.

3.3 ひび割れ性状

写真1には、各試験体の補強材の剥離もしくは破断直 前におけるひび割れ性状を示している。写真より、W-C-1 梁以外の場合には、載荷点近傍の下縁かぶりコンクリー ト部において斜めひび割れがシートを下方に押し出して 引き剥がすピーリング作用により FRP 板が部分的に剥離 していることが分かる.

これに対し, 軸剛性の大きい FRP 補強材を用いた W-C-1 梁の場合には, ピーリング作用の兆候は見られず, ひび 割れは極めて軽微である.これは, 軸剛性の大きい FRP 板を用いることによって, ダウエル効果が大きく出現す るため, かぶりコンクリートに斜めひび割れが発生しに くくなり, 結果としてピーリング作用による FRP 板の剥 離が抑制されたためと考えられる.

4. まとめ

- 1) 伸び性能に優れる水中接着樹脂を用いることにより, FRP 補強材の付着性能が改善される.
- 2) 軸剛性の大きい FRP 板を用いることでピーリング作用による FRP 板の剥離が抑制される.