AFRP シートに緊張力を導入して曲げ補強した RC 梁の静載荷実験

Experimental study of flexural reinforced RC beams with pre-tensioned AFRP sheet

三井住友建設(株)		フェロー	三上	浩	(Hiroshi Mikami)
室蘭工業大学		フェロー	岸	徳光	(Norimitsu Kishi)
寒地土木研究所		正会員	栗橋	祐介	(Yusuke Kurihashi)
室蘭工業大学 大学院	\bigcirc	学生会員	中村	圭介	(Keisuke Nakamura)

1. はじめに

近年,既設鉄筋コンクリート(RC)構造物の補修・補強 工法として連続繊維(FRP)シートを接着する方法が数多く 採用されている.しかしながら, FRP シートを RC 部材の 引張力作用面に接着して曲げ補強を行う場合, シートの補 強効果は主として主鉄筋降伏後に発揮されることが明らか になっている.

最近では、FRP シートの補強効果をより効率的に発揮さ せる方法として、シートに緊張力を導入して接着(以後,緊 張接着) する工法が提案されている.既往の研究^{1),2)}より, アラミド繊維製 FRP (AFRP) シートを緊張接着した RC 梁 は、1)ひび割れ発生荷重、降伏荷重および最大荷重が増大 すること、2) 断面分割法を用いることで耐荷性状や破壊 形式は大略予想可能であること、等を明らかにしている.

試験	主鉄筋	目標	実測	実測初期導入
体名	(主鉄筋比)	導入緊張率*	導入緊張率*	ひずみ(μ)
A-N		-	-	-
A-T0	D13	0 %	0 %	0
A-T20	(0.79 %)	20 %(70.6)	19.7 %(69.6)	3439
A-T40		40 %(141.1)	37.2 %(131.3)	6494
B-N		-	-	-
B-T0	D16	0 %	0 %	0
B-T20	(1.24 %)	20 %(70.6)	18.6 %(65.7)	3247
B-T40		40 %(141.1)	39.2 %(138.2)	6843
			*()内け道	ス 堅 蒔 力 (LNI)

表-1 試験体一覧

() 内は導人緊張力 (kN)

表-2 AFRP シートの力学的特性値 (公称値)

繊維	保証	同ら	引張	弾性	破断
目付量	耐力	厚さ	強度	係数	ひずみ
(g/m ²)	(kN/m)	(mm)	(GPa)	(GPa)	(%)
830	1,176	0.572	2.06	110	1 75
435/435	588/588	0.286/0.286	2.06	118	1.75

表 - 3	鉄筋の力学的特性値
-------	-----------

研究種類	始汉	降伏強度	引張強度	弾性係数	
<u></u>	版水1主	(MPa)	(MPa)	(GPa)	
SD245	D13	377	551	206	
SD343	SD345 D16		553	206	

しかしながら, AFRP シートを緊張接着して曲げ補強した RC 梁の耐荷性状や破壊形式に関する研究は未だ少ないの が現状である.

このような背景より、本研究では、 AFRP シート緊張接 着による RC 梁の曲げ耐荷性状や破壊形式の検討を目的に, 曲げ剛性の比較的小さい2種類のRC 梁を AFRP シートを 緊張接着して曲げ補強し,静的4点曲げ載荷実験を実施 した.

2. 実験概要

2.1 試験体概要

表-1には、本実験に用いた試験体の一覧を示している. 試験体数は、下端鉄筋を2種類とし、それぞれ無補強、シー ト緊張率を0,20,40%の4種類とした全8体である。曲 げ補強シートには保証耐力 1,200 kN/m のアラミド繊維性



図-1 試験体の形状寸法, 配筋状況および補強概要



図-2 シート接着時における底面の状況モデル

平成19年度 土木学会北海道支部 論文報告集 第64号



図-3 荷重-変位関係

FRP (AFRP) シートを用いた.表中,試験体名の第1項目 は下端鉄筋の種類(A:D13,B:D16),第2項目は曲げ補強 の有無(N:無補強,T:補強)を示し,Tに付随する数値は 目標導入緊張率(%)を示している.なお,導入緊張率と はシートの保証引張耐力に対する導入緊張力の割合を示し ている.表には,目標導入緊張率の他,ロードセルより得 られた緊張力を基にした各試験体の実測導入緊張率も併せ て示している.表-2,表-3にはAFRPシートおよび下 端鉄筋の力学的特性値を示している.

図-1には、本実験に用いた試験体の形状寸法、配筋状況および補強概要を示している.試験体は、断面寸法(梁幅×梁高)が30×20 cm,純スパン長 2.8 m の複鉄筋矩形 RC 梁である.下端鉄筋には、D13 もしくは D16 を 3 本ずつ用い、上端鉄筋にはいずれの梁においても D13 を 3 本配置した.曲げ補強シートには、幅 300 mm のシートを用い、梁中央部から両支点の 50 mm 手前までの範囲に接着した.なお、シートを接着した試験体では、後述するが、緊張シートの定着のため、緊張シートの接着端部に二方向AFRP シートおよび応力緩和剤を用いている.

2.2 緊張接着用シートの接着方法

本実験に用いた試験体の緊張接着用シートは、以下の 手順により接着している.既往の研究を参考に、緊張接着 用シートを RC 部材に確実に定着するため、二方向 AFRP シートや応力緩和剤も使用している.なお、図-2は、シー ト接着工程における RC 梁底面の状況をモデル化した図で ある.

- RC 梁底面のシート接着範囲にショットブラスト処理 を施し、プライマーを塗布する、
- (2) 緊張接着用シートの接着端部における応力を緩和するため、両支点より50~500 mmの範囲に二方向AFRPシートを接着する(図-2(a)参照)、
- (3) 二方向 AFRP シート間に生じた段差を不陸修正用パテ 剤を用いて埋め、二方向 AFRP シートとの平滑化を行 う(図-2(b)参照)、
- (4)緊張接着用シートを含浸接着樹脂(以後,単に樹脂)を 用いてプレキャスト化し、樹脂の硬化後に所定の緊張 力を導入して約1日なじませる,
- (5) シート接着範囲に樹脂を塗布し,緊張接着用シートに 所定の緊張力を導入後,上面より圧着させる.なお, 定着範囲の両端部 200 mm には応力緩和剤を用いた(図-2(c)参照),
- (6) 樹脂の硬化後,緊張力を解放することにより試験体に 緊張力を導入する,である.

3. 実験結果および考察

3.1 荷重-変位関係

図-3には、各試験体の荷重-変位関係を示している. 図には、計算結果および実験結果同士の比較図、および 個々の試験体ごとの実験結果と計算結果の比較図、を示 している。図中の計算結果は、コンクリート標準示方書に 準拠し、断面分割法により上縁コンクリートが圧壊ひず み(3500 µ)に達するまで行っている.なお、表-4には、

平成19年度 土木学会北海道支部 論文報告集 第64号

表-4 計算結果および実験結果の一覧

曲げひび割れ発生時					降伏時				終局時							
<u>⇒</u> -₽ #∆	計算結果 実験結果		[結果		計算結果		実験結果			計算結果		実験結果				
試験	荷重	変位	荷重	変位	荷重比	荷重	変位	荷重	変位	荷重比	荷重	変位	荷重	変位	荷重比	実験結果の 破壊性状
半石	P_{cc}	δ_{cc}	P_{ce}	δ_{ce}	P_{ce} / P_{cc}	P_{yc}	δ_{yc}	P_{ye}	δ_{ye}	P _{ye} / P _{yc}	P_{uc}	δ_{uc}	P_{ue}	δ_{ue}	Pue / Puc	
	(kN)	(mm)	(kN)	(mm)		(kN)	(mm)	(kN)	(mm)		(kN)	(mm)	(kN)	(mm)		
A-N	6.40	0.63	10.2	1.29	1.59	35.6	12.2	39.9	14.0	1.12	40.6	51.1	54.6	70.2	1.35	コンクリート圧壊
A-T0	8.13	0.59	18.4	1.87	2.26	52.5	13.0	74.7	16.6	1.42	113.5	51.1	131.8	55.6	1.16	圧壊後シート剥離
A-T20	26.9	1.60	31.0	3.26	1.15	74.0	13.6	92.4	17.9	1.25	125.9	45.6	140.5	45.1	1.12	圧壊後シート破断
A-T40	42.1	2.53	56.2	6.85	1.33	93.3	14.4	128.6	24.2	1.38	138.4	41.2	169.6	47.3	1.23	圧壊後シート破断
B-N	7.98	0.64	6.63	0.77	0.83	54.7	13.5	60.3	16.1	1.10	58.7	43.2	75.2	61.0	1.28	コンクリート圧壊
B-T0	9.38	0.61	14.2	1.56	1.51	71.7	14.2	91.9	18.2	1.28	121.9	44.4	141.6	51.4	1.16	圧壊後シート剥離
B-T20	26.4	1.47	38.8	5.16	1.47	91.3	14.7	117.9	21.0	1.29	135.3	40.2	163.6	48.2	1.21	圧壊後シート破断
B-T40	43.7	2.54	52.3	5.43	1.20	112.5	15.7	143.6	23.1	1.28	148.8	36.4	181.5	43.0	1.22	圧壊後シート破断



図-4 計算終局変位時における曲げ補強シートの軸方向ひずみ分布性状

図-3より得られる計算および実験結果を一覧にして示している.なお,実験の各時点は荷重-変位関係の勾配変化点として評価した.

図-3(a)における A 試験体の計算結果の比較図より, A-N 試験体は,載荷初期に曲げひび割れの発生に伴う剛性 勾配の低下,および約 38 kN,変位 17 mm 程度での主鉄筋 降伏による剛性勾配の低下が見られる.また,降伏後は若 干の勾配を保ち,約40 kN,変位 50 mm 程度で終局に至っ ている.A-T0 試験体は,A-N 試験体と比較してひび割れ 発生荷重は同程度であるものの,その後の勾配および荷 重値は大きく示されている.なお,終局変位は同程度であ る.また,緊張力を導入した A-T20,A-T40 試験体は,緊 張力の増加とともにひび割れ発生荷重も大きくなり,全体 的に荷重が大きく示されるものの,終局変位は小さくなる 傾向にある. 実験結果の比較図を見ると、概ね計算結果と同様の傾向 が見られる.すなわち、シートの補強効果は、曲げひび割 れ発生時より発揮され、シート緊張力の増加とともにひび 割れ発生後の剛性勾配や載荷荷重が大きく示される傾向に ある.

次に,個々の試験体ごとの比較図より,いずれの試験体 も実験結果の降伏点荷重が計算結果に比較して大きく示さ れており,その後の勾配も大きく示されている.またその 差は,無補強試験体よりも補強試験体で大きい.補強試験 体で実験結果が大きく示されているのは,緊張接着用シー ト接着前に試験体に塗布したパテ剤の影響があるものと考 えられる.**図-3**(b)におけるB試験体を見ると,鉄筋径 が大きいため,剛性勾配が大きく示されるもののA試験 体と同様の傾向が見られる.

以上のことから,本実験結果を総合的に見ると,実験結



写真-1 AFRP シートの剥離状況 (B-T0 試験体)

果は計算結果を上回っており,断面分割法により安全側に 評価可能であることが分かる.

表-4には、図-3の荷重-変位関係より得られる結果 を一覧にして示している.表には、曲げひび割れ発生時, 主鉄筋降伏時および終局時の荷重,変位および各時点にお ける荷重比(実測荷重/計算荷重),実験終局時の状況を 示している.

表より, B-N 試験体のひび割れ発生荷重を除き,いずれ の荷重比も1.1 以上の値を示していることから,計算値は 実測値を安全側に評価していることが分かる.このことか らも,試験体と曲げ補強シートとの定着は十分確保され ていることが分かる.これより,パテ剤を用いた RC 梁に AFRP シートで緊張接着を施す場合にも,断面分割法を用 いて評価することが可能であることが明らかになった.

3.2 シートのひずみ分布性状

図-4には、曲げ補強試験体の計算終局変位時における 軸方向ひずみ分布性状を計算結果と比較して示している. なお、A-T20試験体は、終局変位が計算終局変位とほぼ同 様であることから終局時の結果を比較して示している.

図より,等曲げ区間のひずみについては,実験値と計算 値はほぼ対応していることが分かる.一方,等せん断力区 間では,T0試験体の載荷点近傍で計算値を超えるひずみが 発生している.これは,既往の研究と同様,載荷点近傍の 下縁かぶり部に発生した斜めひび割れの開口に伴うピーリ ング作用によりシートが部分剥離しているためと考えられ る.また,緊張力を導入したT20/T40試験体は,ひずみが 等せん断力区間全体で計算値よりも大きく示されている. これは,斜めひび割れが開口し,シートと一体化している パテ剤ごと下方に押し出され,ピーリングが顕在化して剥 離傾向にあるためと考えられる.なお.T20/T40 試験体の樹脂接着範囲の端部で2000 µ 程度のひずみが発生しているが,応力緩和剤を塗布した範囲のシートに発生した引張り力がその端部に影響を与えているものと考えられる. 3.3 AFRP シート緊張接着 RC 梁のシート剥離状況

写真-1には、シート剥離直前の B-T0 試験体の載荷点 近傍下縁かぶり部の状況を示している。写真より、載荷点 近傍下縁かぶり部に斜めひび割れが発生し、その開口に 伴ってシートの剥離が進展していることが分かる。また、 シートにパテ剤が付着した状態で剥離が進展している様 子がうかがえる。このことから、パテ剤を用いた場合には シートと一体化した部分も剥離することが分かった。

4. まとめ

本研究では、AFRPシート緊張接着時における RC 梁の曲 げ耐荷性状や破壊形式を検討することを目的として、AFRP シートを緊張接着した RC 梁の静載荷実験を実施した.本 実験により得られた結果をまとめると以下の通りである.

- AFRPシートの接着端部に、引き剥がれ防止用の二方 向AFRPシートおよび応力緩和剤を用いることにより、 パテ剤を用いて段差を平滑化した際も、試験体と緊張 シートの定着は十分に確保することが可能である。
- 2) AFRP シートを緊張して接着した RC 梁の耐荷性状は, 曲げ剛性が小さい場合においても,断面分割法で安全 側に評価可能である.

参考文献

- 呉 智深,松崎 智優,福沢 公夫,神口 建:CFRP シート緊張接着した鉄筋コンクリート曲げ部材の補強 効果に関する実験的研究,土木学会論文集,No.641/V-46,pp.153-165,2000.2
- 2) 中島 規道,三上 浩,藤田 学,田村 富雄:アラミ ド繊維シートを緊張接着した RC 梁の曲げ耐荷性状, 土木学会第59回年次学術講演会,pp.619-620,2004.9
- 3) 土木学会:コンクリート標準示方書(構造性能照査編),2002
- 4) 岸 徳光,三上 浩,栗橋 祐介:AFRPシートで曲 げ補強 RC 梁のシートの曲げ耐荷性状に関する実験的 研究,土木学会論文集,No.683/V-52, pp.47-64, 2001.8