論文 CF シートによる梁のせん断補強効果の定量化

阿部 弘典^{*1}·幸左 賢二^{*2}·松本 茂^{*3}·橋場 盛^{*4}

要旨:炭素繊維シート(以下 CF シートと称す)による T型 RC 橋脚梁部のせん断補強を 行うための RC 梁のせん断補強実験を行った。本論では,CF シート 4 面巻き立てを施し たせん断破壊先行型の RC 梁のせん断補強実験結果から,せん断補強効果の定量化とコン クリートのせん断ひび割れ幅の進展に伴う CF シートの抵抗機構を明らかにし,簡易的な フレーム解析モデルを提案した。解析結果はシートの剥離挙動が再現することができるこ と,また,せん断補強耐力に関しては,比較的精度良く評価できることが分かった。 キーワード:せん断補強効果,CF シート,せん断ひび割れ,フレーム解析

1. はじめに

現在までに、CFシートにより補強されたコン クリート部材のせん断補強効果および耐力の評 価方法はこれまで多くの研究者や学会、委員会 等による組織的な検討も行われており、いくつ かの設計基準や指針にまとめられ運用されてい る^{1)~3)}。また、指針の中では、図-1 に示すよ うにCFシートの補強比が増加するにしたがっ て、せん断補強効率が低下するということが示 されている³⁾。しかし、これらのデータの中に は柱の耐震補強に着目したものが多く含まれて おり、せん断スパン比も1.0~2.5 と幅広い範囲 で評価されている。また、供試体の破壊形態も、

CFシートの高補強比に伴う曲げ破壊先行型の せん断破壊が混在しており,評価の対象とした データの中で純粋に斜め引張せん断破壊したデ ータは比較的少ないと考えられる。

したがって、本研究では、CF シートによるゼ ブラ状の4面巻立てを施したせん断破壊先行型 のRC 梁のせん断補強実験を行い、CF シートの ひずみやコンクリートのせん断ひび割れの進展 状況を詳細に計測することにより、せん断補強 効果およびコンクリートの斜め引張せん断破壊 の進展に伴うCF シートの抵抗機構を検討した。



図-1 CFシートの補強比と補強効率の関係

また,簡易的なフレーム解析モデルを作成し, 実験結果との比較を行い,解析モデルの妥当性 を検討した。

2. 実験概要

本実験は、T型のRC橋脚の梁部を対象モデル とした⁴⁾。各支承部断面についてせん断力を照 査した結果、耐力の余裕が最も少ない梁付根部 を検討断面とした。せん断スパン比はディープ ビームの影響が混在しないようにa/d=2.5 とし、 引張主鉄筋比は実橋と同等の $\rho_t=2.03\%$ とした。 また、供試体耐力はシート補強によるせん断補 強効果を評価することを目的としているので、 補強後もせん断破壊となるように設定している。

- *1 九州工業大学大学院 工学研究科 建設社会工学専攻 (正会員)
- *2 九州工業大学 工学部 建設社会工学科 教授 Ph.D. (正会員)
- *3 阪神高速道路公団 神戸管理部 工修 (正会員)
- *4 ㈱オリエンタルコンサルタンツ 関西支社 工博 (正会員)

表-1に供試体諸元を示す。Case1 は無補強, Case2~4 はシートの補強効果を評価するシリ ーズである。なお, CFシートの物性値は, 破断 強度 4840N/mm², シート厚 0.111mm, 弾性係数 2.53×10⁵N/mm²である。

3. 実験結果

まず、図-3に、各供試体の最大荷重時にお ける破壊性状を示す。図より、何れの供試体も 破壊形態は斜め引張せん断破壊となっており、 CFシートで補強した供試体については、まず、 せん断ひび割れ発生位置付近のシートが剥離し 始め、最大荷重付近で載荷点から1~5列目のシー トのほぼ全域が剥離した後、2~4列目のシー トが次々と破断した。なお、5本の破断したシ ートの破断箇所は、概ねせん断ひび割れ箇所と 一致しており、剥離したシートにはコンクリー トの表層部が付着していた。

次に、ひび割れが横切り剥離の発生が確認された5本のシートを対象に、式(1)より算出した CFシートが負担するせん断力 Vcfと、式(2)よ り算出したコンクリートが負担するせん断力 Vcと鉛直変位の関係を図-4に示す。

$$Vcf = \sum_{i=1}^{n} (2 \times \varepsilon cfi \times Ecf \times Awi)$$
(1)

$$Vc = V - Vcf \tag{2}$$

- ここに、
 Vcf: CFシートが負担するせん断力
 ecfi: CFシートの最大ひずみ
 Ecf: CFシートの弾性係数
 Awi: CFシートの断面積
 n:載荷点からn列目のシート
 Vc: コンクリートが負担するせん断力
 - V:部材が受け持つせん断力

図より,各ケースともまずコンクリートがせん断に対して抵抗しており,せん断ひび割れ発生時(鉛直変位 5mm 付近)において Vc は最大値となる。その後は,変形量の増加に伴って Vc



図-2 実験供試体

表-1 供試体諸元

供試体	シート幅 (mm)	間隔 (mm)	曲げ耐力 Pyo (kN)	せん断耐力 V (kN)	補強比率 (%)
Case1	無補強	0	302.0	131.0	0
Case2	50	150	302.0	212.3	0.022
Case3	75	150	302.0	253.0	0.032
Case4	100	150	302.0	293.6	0.043





が低下し、CFシートがせん断に対して抵抗する こととなる。なお、Vcの低下勾配は補強量が多 いほど緩やかになる傾向にある。次に、図-5 にせん断ひび割れが横切る5本のシートを対象 に、最大荷重時におけるシートが負担するせん 断力を破断強度で除したものを示す。これによ ると、CFシートは平均で破断強度の49%に達 すると破断する結果となっている。

一方,ひび割れ幅の測定方法は,供試体の上, 中,下段の3箇所のせん断ひび割れ発生箇所に デジタルカメラ(400万画素相当)を設置し, 載荷状態でのひび割れ幅の記録を行った。その 後,図-6に示すように,各荷重ステップ毎に 計測線を横切るひび割れ幅を,画像診断支援ソ フトを用いて合計30箇所測定した。評価方法と しては,計測線を横切る複数のひび割れ幅の中 から,最もひび割れ幅の大きい主要なせん断ひ び割れを特定し,30箇所の平均値を用いている。

ここで、Vc とひび割れ幅の関係を図-7に示 す。これによると、Vc とひび割れ幅との間には、 補強量の違いによらず一定の関係が得られてお り、ひび割れ発生時において Vc の値は最大値 となる。その後、ひび割れ幅が大きくなるに従 って Vc は低下しており、最終的にはひび割れ 発生時の約7割程度にまで低下している。

4. 簡易的フレーム解析

4.1 解析概要

実験結果から、コンクリートが負担するせん 断力Vcはせん断ひび割れ発生以降低下するた め、せん断補強耐力として、Vcの低下と併せて 全体の評価が必要となる。また、補強効果を適 切に評価する際には、シートの剥離過程を評価 する必要性が指摘されている⁵⁾。したがって、 CFシートによるせん断補強耐力の評価につい て、実験供試体を対象とした簡易的な解析モデ ルを用いて検討することとした。

4.2 解析モデル

解析モデルは図-8に示すような立体フレー ムモデルとした。解析モデルにおいて, コンク



リート供試体は剛体としており,実験でせん断 ひび割れが生じた箇所に,せん断損傷仮定断面 を設けた。なお,せん断損傷仮定断面の設定角 度は,実験におけるひび割れ角度と同値として いる。また,せん断損傷仮定断面を横切る5本 のCFシートは引張力のみを負担する弾性トラ ス要素,せん断損傷仮定断面間のコンクリート の抵抗は非線形バネ要素,コンクリートとCF シート間の界面の接着樹脂はすべり方向に非線 形バネ要素を用いた。

4.3 各部材のモデル化

(1)付着構成則と付着バネのモデル化

接着樹脂の付着構成則として,既往の研究では,図-9(a)に示すような付着応力τと相対変



位 δ との関係 ($\tau - \delta$ 関係) が与えられている⁶。 ここで,弾性-軟化-剥離型の構成則は,一軸 引張付着試験の結果を忠実に再現したもので, 弾性-剥離型の構成則は,数値計算の簡便を考 慮して,弾性-軟化-剥離型モデルと剥離破壊 エネルギー($\tau - \delta$ 曲線で囲まれる面積)が等 価になるように線形でモデル化したものである。 既往の研究結果⁶では,どちらのモデルを用い ても耐力算定上十分な精度で評価できることが 確認されているが,今回はより忠実にシートの 剥離挙動を再現するため,弾性-軟化-剥離型 の構成則を用いている。

また,指針の中では弾性ー剥離型モデルを用いる際,一般的な抵抗値として $2\tau_y=7.5$ N/mm², 0.5 δ u=0.2mmとされているため³⁾,本解析では, $\tau_y=3.75$ N/mm², $\delta_y=0.1$ mm, $\delta_u=0.4$ mmと設定 している。

次に、接着樹脂を先述した付着構成則($\tau - \delta$ 関係)から、非線形バネ要素を用いて、(b) のような荷重変位関係となるバネモデルに置き 換えた。付着バネモデルの抵抗値Pyは式(3)を用 いて算出し、 δ_y および δ_u は付着構成則と同値 とした。また、本解析では 50mm毎に接着樹脂 のバネモデルを配置した。

$$P_{y} = \tau_{y} \times b \times l \tag{3}$$



P_y:最大付着力(kN) b:CFシート幅(mm) 1:付着長(=50mm)

(2) CF シートのモデル化

ー方, CF シートは一軸方向のみに抵抗すると 考え,トラス要素を用いてモデル化を行った。 初期剛性 K1 および破断荷重 Pu は,シートの物 性値を用いて式(4),(5)により算出し,図-9(c) に示す荷重-変位関係とした。

$$P_u = f_{wyd} \times A \tag{4}$$

$$K1 = E \times A \neq L \tag{5}$$

ここに,

Pu: CFシート破断荷重(kN)
 fwyd: CFシート破断強度(N/mm²)
 A: CFシート断面積(mm²)
 E: CFシート弾性係数(N/mm²)
 L: CFシート部材長(mm)

(3) コンクリートのせん断抵抗のモデル化

せん断損傷仮定断面間におけるコンクリート のせん断抵抗はバネ要素を用いてモデル化を行 った。非線形バネモデルは、図-7で示したVc とせん断ひび割れ幅の関係から、図-9(d)に示 す荷重変位関係とし、 $\delta_{e}=0.01$ mm、 $\delta_{u}=8.0$ mm とした。

一方,解析における外力としては強制変位を 与えており,終局状態の判定としては,図-5 を参考にシートが負担するせん断力 Vcf が破断 荷重の49%に達した時点としている。

5. 解析結果

まず,各ケースの最大荷重時における,CF シートとコンクリートが負担するせん断力の割 合を図-10に示す。これによると,各ケースに おいて,シートが負担するせん断力 Vcf および コンクリートが負担するせん断力 Vc は,実験, 解析ともに比較的一致していることが分かる。 したがって,解析モデルは比較的精度良く,せ ん断耐力の評価が可能であると考えられる。

次に、Case4 を例に、シートとコンクリート の各部材が負担するせん断力と、ひび割れ幅の 関係を図-11 に示す。ここで、解析におけるひ び割れ幅は、せん断損傷仮定断面間に配置した コンクリートバネの変形量としている。図より、 コンクリートが負担するせん断力 Vc とひび割 れ幅の関係は、実験、解析ともに比較的一致し ているものの、シートが負担するせん断力 Vcf に関しては、実験ではひび割れ幅が 1.5mm に達 した以降、急激に Vcf が増加する傾向にあるの に対し、解析では、ひび割れ幅が 0.5mm に達す るまでの早い段階で Vcf が増加しており、その 後、ひび割れ幅が 1.5mm に達するまで Vcf の値 は一定となった後、再びひび割れ幅の進展とと もに Vcf が増加する傾向にある。

一方,図-12にシートのひずみと剥離面積関 係を示す。これによると、実験、解析ともに、 シートのひずみが一定となり剥離面積のみが進 展する箇所が存在している。しかしながら、実 験では4000µ程度のひずみが生じると、シート が剥離し始めているのに対し、解析ではシート のひずみが7000µ程度生じると剥離し始め、剥 離面積も実験より少ない結果となる。



図-12 シートひずみー剥離面積関係

このように、実験と解析でシートが負担する せん断力の進展状況に差が生じる原因として、 シートの付着強度と剛性の違いが考えられる。 ここで、ひび割れ幅が進展する際の、シート と接着樹脂(付着バネ)の変形状態の模式図を 図-13に示す。同一ひび割れ幅で比較した場合、 付着バネの剛性が大きい場合は(a)のように,付 着バネの変形が小さくなるため,シートの変形 が大きくなる。逆に,付着バネの剛性が小さい 場合は(b)のように,付着バネの変形が大きくな るため,シートの変形は小さくなる。

したがって、今回の解析では、接着樹脂の付 着バネを一般的な付着構成則の値を用いて設定 いるが、バネの剛性が実験値より大きかった可 能性が高いため、図-12のようにシートが剥離 するまでにシートのひずみが大きくなり、また、 剥離が十分進展する以前に、ひび割れ付近のシ ートの変形量が増加するため、図-11のように Vcfの進展状況が異なったと考えられる。

以上より,今回提案した解析モデルでは,シ ートの剥離挙動の再現およびせん断補強耐力の 評価は可能であるが,付着構成則に関しては, 別途に付着試験等を行い,試験結果から得られ た付着構成則を用いてバネモデルを設定するこ とが望ましいと考えられる。

6. まとめ

以下に、本研究で得られた結論を示す。

- (1) コンクリートのせん断破壊の進展に伴う CF シートのせん断抵抗機構として、まず、 せん断ひび割れ発生後にひび割れ付近のシ ートが局所的に剥離し始め、せん断抵抗す るシートのほぼ全域が剥離した後、シート が1本でも破断した時点で最大荷重に達す る結果となる。
- (2) 最大荷重時において、シートが負担するせん断力 Vcf は、破断荷重の約 49%程度負担し、コンクリートが負担するせん断力 Vc は、ひび割れ発生時の約 7 割程度負担する。
- (3) CF シートで補強されたコンクリート部材のせん断補強耐力について、今回提案した解析モデルを用いることで、シートの剥離挙動を含め概ね評価できるが、シートのひずみおよび剥離の進展状況に付着構成則が与える影響が大きいことが分かった。



(a) 接着樹脂(付着バネ)の剛性が大きい場合



(b) 接着樹脂(付着バネ)の剛性が小さい場合 図-13 ひび割れ付近の変形の模式図

参考文献

- 鉄道総合技術研究所:炭素繊維シートによる鉄道高架柱の耐震補強工法.設計施工指 針,1996.7
- 丸山久一:委員会報告「連続繊維補強コン クリート研究委員会報告」,コンクリート 工学年次論文報告集 Vol.20, No.1, pp.1-10, 1998.6
- 3) 土木学会:連続繊維シートを用いたコンク リート構造物の補修補強指針, pp.23-29, pp301-308, 2000.3
- 武内康裕,幸左賢二,松本茂,橋場盛:炭 素繊維を用いた梁のせん断補強効果に関 する研究,コンクリート工学年次論文報告 集 Vol.26, No.2, pp.1039-1044, 2004
- 5) 宇治公隆, 横田和直, 池田尚治: シート状 連続炭素繊維補強材を用いた既設鉄筋コ ンクリート部材のせん断耐力向上効果に 関する研究, コンクリート工学年次論文報 告集 Vol.14, No.2, pp.695-700, 1992
- 6) 上原子晶久,下村匠,丸山久一:連続繊維 シート補強コンクリート部材のせん断耐 力評価法に関する研究,土木学会論文集 No.648/V-47, pp217-226, 2000.5