# ポリウレア樹脂層を有する FRP シートとコンクリート間の

# 付着機構に関する検討

Study on bond mechanism between FRP sheet and concrete with polyurea resin layer

北海道大学大学院工学院北方圈環境政策工学専攻 ○学生員 樺木達也 (Tatsuya Kabaki) 北海道大学大学院工学院北方圏環境政策工学部門 正会員 佐藤靖彦 (Yasuhiko Sato)

## 1. はじめに

既設コンクリート構造物の補強工法として CFRP スト ランドシート工法がある。これまでに、シートとコンク リート界面にポリウレア樹脂層を設けることで部材耐力 がさらに向上することが明らかとなっている<sup>1)</sup>。これは、 樹脂層を設けることでシート-コンクリート間の付着強 度が増加した結果であると考えられる。一方で、低温環 境下で行った補強後の RC はり部材の曲げせん断試験で は、ポリウレア樹脂の効果の程度とともに耐力や破壊形 式が変化することが報告されている<sup>2)</sup>。これは、低温環 境下におけるポリウレア樹脂の力学特性の変化が、シー ト-コンクリート間の付着性状に影響を及ぼすためであ ると推察される。これらの事実を合理的に説明するため には、ポリウレア樹脂層を有するシートとコンクリート 間の付着機構を明らかにしなければならない。

本研究では、常温と低温環境を対象とし、ポリウレア 樹脂層の影響を考慮できる CFRP シート-コンクリート 間の付着モデルを開発する。

#### 2. 既往の実験結果

### 2.1 実験概要

付着モデルの開発にあたり、過去に著者らの研究室に おいて行われた実験結果を用いる<sup>2)</sup>。実験供試体は図-1に示す高さ 600mm で断面が 300mm×300mm のコンク リートブロックに鋼板を含めた長さ 860mm、幅 100mm のストランドシートを接着長 500mm で貼り付けたもの である。供試体上部のストランドシートを挟んだ鋼板部 分をアクチュエータにて引っ張ることでシートとコンク リート界面に付着力を導入した。ストランドシートには 下端から 20mm 間隔でひずみゲージを貼付した。



#### 2.2 実験結果

クリップゲージによって測定したポリウレア樹脂を用いた場合の端部のすべりを図-2 に、ポリウレア樹脂を 用ない場合の端部のすべりを図-3 に示す。

図-2 より常温では大きなすべりが生じているが、低 温では最大荷重時でも 0.05mm 程度のすべりしか生じて いない。これはポリウレア樹脂の弾性係数が温度によっ て変化したためだと考えられる。

図-3 より、ポリウレア樹脂を用いない場合の端部の すべりは無視できるほど小さいことが明らかである。







図-3 ポリウレア樹脂層が無い場合の端部すべり

# 3. 付着モデル

過去の実験により、ポリウレア樹脂を設けた場合、端 部でのすべりが生じることが明らかとなった。そこで、 端部のすべりが存在する場合の付着の基礎式を導く。 3.1 基礎式の誘導

文献 3)を参考とし基礎式を導く。試験体の応力は横断面内で等分布と仮定する。まず外力と試験体内に働く力の釣合いから次式が得られる。

$$P_{cfx} + P_{mx} = 0 \tag{1}$$

ここで、 $P_{cfx}$ はシート内および樹脂層からなる部分の内 部の引張力、 $P_{mx}$ はコンクリート内部の引張力を示す。

次に、図−4 に示す微小区間 *dx* のシートに作用する力 の釣合いから次式が得られる。

$$\frac{dP_{cfx}}{dx} = -b \cdot \tau_x \tag{2}$$

ここで、bはシートの付着幅を表す。

また相対すべり *S<sub>x</sub>の dx* 区間における増分 *dS<sub>x</sub>*は、樹 脂層およびコンクリートからなる部分の平均変形と、シ ートの平均変形との差に等しいことから次式が求まる。

$$-\frac{dS_x}{dx} = \frac{P_{cfx}}{E_{cf} \cdot A_{cf}} - \frac{P_{mx}}{E_m \cdot A_m}$$
(3)

ここで、 $E_{cf}$ はシートの弾性係数、 $E_{m}$ は樹脂層とコンク リートからなる部分の等価弾性係数、 $A_{cf}$ はシートの断 面積、 $A_{m}$ は樹脂層とコンクリートの断面積を示す。 式(1)、(2)、(3)より、次式が得られる。

$$-\frac{d^2 S_x}{dx^2} = k^2 \cdot S_x \tag{4}$$

ここで、 $S_x$ はシート・樹脂層・コンクリートからなる部分の相対すべり、xは試験体材軸方向の座標(荷重端部を 0)を表し、kは部材の寸法や材料によって定まる常数である。

式(4)は、付着問題に関する基礎微分方程式と言わ れ、付着応力がすべり量の関数として表せる付着構成則 が与えられれば、任意の境界条件の下で式(4)を解く ことにより、すべり量の分布、付着応力の分布を得るこ とができる。

図-5 に示すように、相対すべりと付着応力が弾性範 囲内にある場合を考えた場合の、 $x=0: P_{cfc}=P_{cf0}$ および  $x=l_{cf}: S_x=S_0$ という境界条件を用いて、式(4)を解き、 付着応力( $\tau_x$ )を求めると、次式で表される。

$$\tau_{x} = \frac{k \cdot \sinh(kl_{cf} - kx)}{b \cdot \sinh(kl_{cf})} \cdot P_{cf0} + \frac{\alpha \cdot \cosh(kx)}{\sinh(kl_{cf})} \cdot S_{0}$$
(5)

ここで、 $l_{cf}$ はシートの付着長、 $P_{cf0}$ はシートに加わる引 張力、 $\alpha$ は付着応力-すべり関係における係数、 $S_0$ は端 部のすべりを表す。

式(5)より,シート全体に作用する付着応力は、シートに作用する引張力による付着応力(第1項)と樹脂層の変形による付着応力(第2項)の和で表される考えることができる。

3.2 付着モデル

本研究では、佐藤<sup>4)</sup>が開発した付着モデルを参考に、 ポリウレア樹脂を有するモデルを考える。 プレピーク領域

$$\tau = \tau_1 + \tau_2 = \frac{K \cdot f_c^{10.2} \cdot S}{1 + 10^3 \cdot \varepsilon} + \gamma \cdot S_0 \tag{6}$$

<u>ポストピーク領域</u>

$$\tau = \tau_{\max} \cdot \exp(-C(S - S_{\max})) \tag{7}$$



図-5 弾性範囲内におけるすべりと付着応力の関係

ここで  $f_c$  はコンクリート圧縮強度、 $S_0$  は端部すべり、  $S_{max}$  は最大付着応力時のすべり、K、 $\gamma$ 、C は係数を表 す。

実験結果との比較から *K、γ、C、τ<sub>max</sub>を変数として*おり、ポリウレア樹脂層有りの常温および低温、ポリウレア樹脂無しでの3条件に対して係数を定めた。係数を 表-1に示す。

表-1 付着モデルに用いた係数

条件	K	γ	С	$\tau_{max}$
樹脂層有り(常温)	10	30	3.0	3.0
樹脂層有り(低温)	15	30	2.5	3.5
樹脂層無し	60	0	10	3.8

### 4. 付着モデルによる実験結果の再現性

4.1 最大荷重

表-2 に実験値と数値解析における最大荷重と両者の 比を示す。実験結果と解析結果が一致している。

表-2 実験と計算の最大荷重の比較

友世	実験値	解析值	実験と
朱件	(kN)	(kN)	解析の比
樹脂層有り(常温)	93.0	93.0	1.00
樹脂層有り(低温)	96.4	92.6	1.04
樹脂層無し	30.7	28.3	1.09

#### 4.2 ひずみ分布

図-6 にひずみ分布図を示す。ポリウレア樹脂層を有 する常温および低温において、荷重が大きいほど実験値 との差は大きくなっているが全体の傾向を再現できてい る。また、ポリウレア樹脂層無しの場合において良好な 再現性を有している。

#### 4.3 付着応力-すべり関係と荷重-ひずみ関係

図-7 に荷重端部から 160mm と 400mm の付着応力-す べり関係を示す。荷重端に近い 160mm 位置の結果を示 す図-7(a)において、3条件それぞれ実験値と概ね値が近 い結果となっている。自由端に近い 400mm の結果を示 す図-7(b)において、ポリウレア樹脂層を用いない場合に おいては実験値に近い値を示しているが、ポリウレア樹 脂層を用いた場合、すべりが増えるにつれ実験値との差 異が生じる。

図-8 に荷重端部から 160mm と 400mm の荷重-ひずみ 関係を示す。荷重端に近い 160mm 位置の結果を示す図-8(a)において、ポリウレア樹脂層を用いた時の常温では、 立ち上がりが実験よりも早く、実験と差が生じている。 低温時では、実験での荷重が 50 から 80kN 間における 挙動を正しく再現できていない。図-8(b)において、3条 件それぞれ実験値と概ね値が近い結果となっている。

#### 4.4 端部のすべり

3.5

3.0

2.0 付着応力

1.5

1. 0.5

100

80

60

2 000

荷重 [kN]

0.2

0.8

1.0 1.2 すべり [mm] 1.4

(a)荷重端部から160mm

[Wba]

常温時におけるポリウレア樹脂層を用いた際の荷重-端部のすべり関係を図-9 に示す。図-9(a)において、実 験では荷重が 70kN 付近に達してから端部のすべりが著 しく増加しているのが分かる。

実験値 樹脂層有り(常温) 実験値 樹脂層有り(低温)

実験値 樹脂層無し 樹脂層有り(常温) 樹脂層有り(常温)

マル 樹脂層無日

2.4

討脂層有り(低温)

10.00

1.6 1.8 2.0 2.2







(b)荷重端部から400m





6,000 ひずみ

図-8 荷重-ひずみ関係

図-7 付着応力-すべり関係

(b)荷重端部から 400mm



端部のすべりの最大値は、実験では 1.044mm に対し、 解析では 0.086mm と実験値と比べ 1/12 程度しかない。 図-9(b)においても、荷重が 90kN 付近に達してから端部 のすべりが急激に大きくなっている。提案する付着モデ ルにより概ねの挙動は再現できているが、端部のすべり の最大値が、実験では 0.258mm、解析では 0.080mm と、 両者に大きな差が見られる。

# 4.5 樹脂層に作用する付着応力の影響

ここで、図-10 にポリウレア樹脂層を用いた際の常温 時と低温時における端部での樹脂層に作用する付着応力 (r<sub>2</sub>)の大きさを示した。赤線は試験体全体に作用する 付着応力(r<sub>1</sub>+r<sub>2</sub>)を示し、青線はシートに作用する付着 応力(r<sub>1</sub>)を示す。つまり、赤線と青線の差は樹脂層に 作用する付着応力(r<sub>2</sub>)を示す。樹脂層に作用する付着 応力(r<sub>2</sub>)の値が大きいため、全体に作用する付着応力 (r<sub>1</sub>+r<sub>2</sub>)が実験値よりも大きい値になっていると考えら

れる。したがって、付着モデルで端部の付着挙動の精度 を向上させるためには、ポリウレア樹脂のせん断と引張 の特性を加味する必要があると考えられる。

#### 5. まとめ

開発した付着モデルにより、ポリウレア樹脂の有無な らびに常温と低温を対象とした場合の最大荷重,ひずみ 分布、付着応力-すべり関係,および荷重-ひずみ関係を 良好に再現できた。しかし、ポリウレア樹脂を有する場 合の端部のすべりの予測精度が低い。今後、ポリウレア 樹脂のせん断剛性を考慮することで精度の向上を図りた いと考えている。 参考文献

- 小林朗,佐藤靖彦,高橋義裕,立石晶洋:FRP スト ランドシートの材料特性と RC 梁の曲げ補強効果に 関する研究,コンクリート工学年次論文集, Vol. 30, No.3, pp.1561-1566, 2008
- 小川泰成:ポリウレア樹脂を用いた CFRP ストランド シート補強部材の低温時力学特性に関する研究,北海 道大学修士論文,2016
- 佐藤裕一,木村耕三,小畠克朗:CFRP シートとコン クリートの付着挙動,日本建築学会構造系論文集第 500号,75-82,1997
- 4) 佐藤靖彦,浅野靖幸,上田多門:炭素繊維シートの 付着機構に関する基礎研究,土木学会論文集, No.648/V-47, pp.71-87, 2000