CFRPロッドと高強度コンクリートの付着力特性に関する研究

| 三菱化学産資㈱ | 正会員 | 加藤 | 貴久, | 谷木 | 謙介 |
|---------------------|--------|-------|-----------|---------|-------------------------------|
| ケミカルグラウト(株) | | 吉田 | 宏, | 横尾 | 充 |
| University of Rhode | Island | David | l G. Tagg | art , G | eorge Tsiatas , Thomas J. Kim |

1.はじめに

コンクリート構造物の劣化要因の一つに鉄筋腐食が挙げられ、これらを改修する際に鉄筋を用いる他に腐食 に強い・軽量などの特徴を有するCFRPロッドを用いるケースが考えられる。本研究では、鉄筋の代替品と してCFRPロッドを用いる際に重要な要因となるCFRPロッドとコンクリートの付着特性を把握する為 に、引抜き試験を行なった。試験は、CFRPロッド表面のスパイラル状凹凸ピッチをパラメータとした。更 に、比較の為に表面処理を行なわないCFRPロッドと鉄筋の試験も行なった。また、高強度コンクリートを 用いたのは、CFRPロッドは高い引張強度を有するので高強度コンクリートとの組合せがより効果的である と考えたためである。

2.試験方法

本試験に使用したCFRPロッドと鉄筋の材料物性値を表 - 1に、試験体数及び形状を表 - 2に示す。

| 表 - 1 材料物性値 | | | | | |
|-------------|------------------------|---------------------------|--|--|--|
| | CFRP በット | 鈝 筋 | | | |
| | (Lead Line) | 小口口 | | | |
| 降伏強度 | No Yield | 275to480MPa | | | |
| 終局強度 | 2,550MPa | 480to690MPa | | | |
| 弾性率 | 147GPa | 200GPa | | | |
| 炭素繊維含有率(Vf) | 65% | - | | | |
| 引張破断伸び | 1.6% | 10% | | | |
| 熱膨張係数 | 0.7×10 ⁻⁶ / | 11.7 × 10 ⁻⁶ / | | | |

| 表 - 2 | 試験体数及び形状 |
|-------|----------|
|-------|----------|

| Туре | 試験体数 | 表面凹凸 ピッチ | 外 径 | | |
|-------|------|-------------|--------|--|--|
| CI-8 | 3 | 8mm | 10mm | | |
| CI-10 | 3 | 10mm | 10mm | | |
| CI-12 | 3 | 12mm | 10mm | | |
| CS-0 | 2 | Smooth | 10mm | | |
| Steel | 2 | - | 12.7mm | | |

・CFRPロッド表面凹凸深さ:0.25mm

・コンクリート圧縮強度:65MPa

CFRPロッドとコンクリートの付着強度試験方法は、図-1に示す 引抜き試験とした。載荷速度は1.27mm/minとし、最大荷重後、最大 荷重の80%に荷重低下したところまで一定に引張りCFRPロッドとコ ンクリート間の相対変位量を測定した。測定は、自由端と引張治具端部 の2ヶ所とした。尚、試験方法はJSCE-E539を参考にしたが、試験の 目的から埋め込み長さは88mmと大きくした。

3. 試験結果

付着試験の一覧を表 - 3 に示す。図 - 2 は、引抜き試験中のCFRP ロッドの歪みが 0.05mm、0.10mm、0.25mmに達した時の各試験体の 平均付着力も併記したものである。表面に凹凸のないCFRPロッドが



図 - 1 CFRP ロッド引抜き試験体

最も付着力が低く2MPaを下回る結果となり、スパイラル状の凹凸を付けた3種類と鉄筋は、最大付着応力 度に達する前にコンクリートが割裂破壊した。また、全ての試験体において自由端側のCFRPロッドの変位 は引張治具側の変位が概ね0.4mmに達した時に発生し始める傾向が見られた(図-3)。

4.考察

CFRPロッドの界面破壊メカニズムを把握するためにCFRPロッドを軸方向に切断し、顕微鏡による観察を行なった(写真-1)。スパイラル状の凸部分は、主にエポキシ樹脂であるため凸部の破壊が先行するこ

キーワード: CFRPロッド,炭素繊維,付着,引抜き試験

·連絡先 〒100-0005 東京都千代田区丸の内一丁目8番2号 三菱化学産資(株)TEL03-5293-6639

| 表 - 3 付着試験結果 | | | | | |
|--------------|----------|----------------|--------------|--------------|--|
| | max(Mpa) | 平均付着 力(MPa) | 最大変位 (mm) | 平均変位 (mm) | |
| CI-8-1 | 18.35 | | 0.605 | | |
| CI-8-2 | 19.35 | 18.70 | 0.717 | 0.656 | |
| CI-8-3 | 18.43 | | 0.648 | | |
| CI-10-1 | 16.32 | | 0.880 | | |
| CI-10-2 | 16.68 | 16.40 | 0.700 | 0.803 | |
| CI-10-3 | 16.09 | | 0.830 | | |
| CI-12-1 | 14.62 | | 0.820 | | |
| CI-12-2 | 14.41 | 14.40 | 0.930 | 0.896 | |
| CI-12-3 | 14.04 | | 0.940 | | |
| CS-0-1 | 1.55 | 1 50 | 0.090 | 0.000 | |
| CS-0-2 | 1.62 | 1.59 | 0.090 | 0.090 | |
| Steel-1 | 22.18 | 23 80 | 0.060 | 0.053 | |
| Steel-2 | 25.50 | 23.00 | 0.046 | 0.000 | |

とも考えられたが、荷重の増加に伴い凹凸部がコン クリートへ機械的に定着されたことにより最終的に コンクリートが割裂破壊となったと推察される。従 って、単位長さ当りのスパイラルが負担する荷重を 算出すると、

| Ls = | L• (1· | + ((| D)/P) ² | ²) (| 1)式 | |
|---------|---------|-------|--------------------|---------------------|----------|--------|
| Fmax = | max (| ۰D・L | .) | (| 2)式 | |
| (1)(| (2)式 | の関係 | 系より | | | |
| Fmax/Ls | = max | :(•D | •P)/ | (P ² + (| •D)²) | (3)式 |
| ここで、 | Ls : スル | ゜イラル長 | 長さ | L : በッド | 埋込長 | (88mm) |
| | D:Dy | ド径(| 10mm) | P: ピッチ | <u>:</u> | |

計算結果を表 - 4 に示す。

表 - 4 単位長さ当りのスパイラル負担荷重

| ピッチP(mm) | スパイラル長 さ,Ls(mm) | 平均付着力 (MPa) | Fmax/Ls (N/mm) |
|----------|--------------------|----------------|-------------------|
| 8 | 356 | 18.7 | 145 |
| 10 | 290 | 16.4 | 156 |
| 12 | 247 | 14.4 | 161 |

上記結果から(3)式を(4)式に置き換えること ができると考えられる。

Fmax/Ls max・P (4)式

5.まとめ

 CFRP ロッド表面全体の平均付着力はスパイラ ルピッチに概ね反比例するが、単位長さ当りのスパ イラル負担荷重はスパイラルピッチに概ね比例する。
CFRP ロッドは鉄筋と比較して低い付着力を示 したにも関わらずどちらも最大荷重時ではコンリー トは割裂破壊した。

今後は、この実験をベースに梁部材などでの補強効 果について検討する予定である。



図 - 2 平均付着力





写真 - 1 CFRP ロッド断面顕微鏡写真

【謝辞】

本研究は、米国の University of Rhode Island に て試験を行なった。試験と解析に協力頂きました同 大学の Mr.Andrew Winson, Mr.Arun Nair 及び各種 CFRPロッドの製造に協力頂いた㈱ヴァンテックの皆 様に感謝の意を表します。

【参考文献】

ICCI'02-The Third International Conference on Composites in Infrastructure San Francisco, California, June 10-12,2002