高機能繊維シートによる腐食鋼板補強に及ぼす 下地処理の影響

1090472 冨永温彦

高知工科大学工学部社会システム工学科

厚さ3.2mmの鋼材試験片に電食による腐食を施した後、下地処理と繊維シートの形状を変えてシート補 強を行ない引張り試験を行った.引張り試験の結果、繊維シートの付着長を腐食部分の両側に長くとった 場合、十分な補強効果が生じる.下地処理の影響は認められない.片側だけ付着長が短くなった場合は、 下地処理の違いでシートの補強効果が異なる.ただし、処理の相違による降伏荷重の変化はあまり大きく ない.腐食部分だけを接着した場合、繊維シートの効果はほとんど認められない.また、下地処理の違い による変化も現れない.

Key Words: 電食,腐食,引張強度,高機能繊維シート

1. はじめに

今日では耐震補強や腐食鋼板補強に, 高機能繊維 シートが用いられるようになってきている. また, 耐震補強に関しては、補強工法に関するガイドライ ンがあり¹⁾, その中で, 腐食鋼板の補強については, 下地処理の手順が明記されている.下地処理では, ディスクサンダーやサンドブラストなどの使用が規 定されており、大掛かりな作業となる.一方、腐食 構造物を現地で補修する場合、このような処理のた めには足場などの準備が必要であり、多くの時間や 費用を要することになる. さらに、入念な準備をし たとしても作業環境は理想的なものとは限らないで あろうから、工場内の作業のような高品質を期待で きない場合もあるように思われる. このような状況 を考え、本研究では、下地処理が不十分であった場 合にシートによる補強効果がどの程度低下するかを 実験的に明らかにすることを試みた.

2. 試験計画

実験を行うに先立って、繊維シートを貼る量や試 験片の寸法などを設計した.

カーボンファイバー繊維シートのヤング率は 2.45× 10⁵N/mm²と鋼の値と近い.従って,仮に鋼材と繊 維シートの断面積がほぼ等しいとすれば,図1のよ うに,荷重-ひずみ曲線の傾きが約2倍になり,鋼 材が降伏した後は繊維シートが荷重に抵抗する形と なる.そこで,シートによるヤング率の増加や,鋼 材降伏などが明確に分かるように,鋼板の厚さと繊 維シートの枚数と一枚当たりの厚さを決定した. 繊維シートの強度は鋼材の 8.5 倍と極めて高いため, シート貼付によって試験部の強度が過大となって, 試験片がチャック部で破断する虞があった.このため,一般的な試験片に比べてチャック部を大きく取った図2の形の試験片とした.繊維シートは厚さ0.167mmのものを片面2層,両面で4層施すものとした.繊維シートの形状は,図3~5に示す3ケースとした.

ケース1では、ガイドラインにあるように腐食部分 の両側に長く付着部を設けた.

ケース2では、片側だけ付着長を伸ばした形にした. ケース1では腐食部での接着強度の評価が困難と考 えたため、ケース2を追加した.

ケース3は、完全に腐食部分だけの接着にした.





3. 試験方法

3.1 鋼板の腐食

鋼板を腐食させるにあたっては、電食を用いた. 電食は腐食させたい物質を正極にとり、それよりも イオンになりにくいものを陰極にして電気を流すも ので、電子は陰極に流れて正極の対象物が腐食する.

今回の電食では鋼板と銅板を使用して鋼板の中央 部分を腐食させた.ただし,一様な腐食ではなく孔 食を発生させるため,あらかじめ鋼板に錆止めスプ レーを塗付した上でランダムに傷をつけ,そこから 腐食が発生していくようにした.イオン化させるた めには水分が必要なため,生け花用オアシスに 5% の食塩水をしみ込ませて図 6 のように鋼板を挟み, その上に銅板を設けた.試験体 1 本あたり 1A の電 流を流した.途中オアシスの交換をしながら約 6 時 間腐食させた.



図6 電食概略図

3.2 下地処理・繊維シート貼り付け

次に腐食をさせた鋼板の,下地処理と炭素繊維シ ートの貼り方について述べる.

下地処理は

(1) 電動のブラシで錆を落としてその上からプラ

イマーとパテを塗る

- (2) プライマーとパテを塗らないことのほかは
- (1) と同じ
- (3) ワイヤーブラシだけの手動処理

この3種類を各々3本ずつ用意した.この他に腐食 していないサンプルを1本用意した.よって1ケー ス10本、3ケースで合計30本試験片を用意した. 炭素繊維シートの貼り方は基本的にガイドラインに 従った.まず鋼板の油分をアセトンで除く.次にエ ポキシ樹脂の接着剤で鋼板に下塗りして繊維シート を載せ、脱泡をした後上塗りをして、また脱泡をす る.1が固まったら、下塗りからの工程を繰り返し た上層を貼付する.

3.3 引張り試験

Material Test System を用いて,試験片の引張り試 験を行った.鋼板の伸びとチャック部分の変位,お よび荷重を測定対象とした.鋼板の伸びの測定には クリップゲージを使用した.チャック部分の変位と 荷重は MTS のコントローラーから出力される電圧 を用いて測定した.電圧,歪の測定には USB 経由 の単チャンネル簡易ロガー(DBU-120A)3 台を用 いた.





写真1に引張試験機(MTS)にクリップゲージを 取り付けた試験片を固定した状況を示す.

4. 引張試験結果·考察

今回用いた試験片の降伏荷重は,約 26000N 程度 である.

ケース1の結果

ケース1の試験結果を図7~9に示す.図から明 らかなように、約 30000N 程度の荷重で曲線の勾配 が急変しており、ここで鋼材が降伏しているものと 思われる.この値はシートを貼付していない試験片 の降伏荷重より 20%程度高い.シートが荷重に抵抗 するため、鋼材の負担が減った結果と考えられる. 最終荷重は 70000~80000N 程度となっている. 破断 後の繊維シートの状態を写真2に示す.写真2から 分かるように、シート自身の破断は生じておらず、 定着部での健全な鋼材とシートの接着部が剥離して いる.使用したシートの繊維は1方向であるため, 繊維に平行な方向の剪断には全く抵抗せず、シート は荷重に平行に切断されている.従って、チャック のための拡幅部に貼付したシートは、ほとんど無意 味であったと言える.降伏荷重に対する下地処理方 法の影響はほとんど認められない.ケース1は、健 全部に定着されたシートと鋼材が協働して引張に抵 抗するような試験片であるため、腐食部への接着は 降伏にも強度にもほとんど影響しなかったものと思 われる. 図 7~9は、当初想定したもの(図 1)に近 い挙動を示していると言える.









ケース2の結果

ケース 2 の結果を図 10~12 に示す.いずれの場 合も、降伏荷重はシート貼付がない場合より僅かに 増加している.このことは、腐食部に接着したシー トが荷重に抵抗していること、すなわち補強効果が 現れていることを意味するものである.下地処理方 法の影響も現れており、プライマー・パテ仕上げし たものの降伏荷重が最も高く、手動でワイヤブラシ をかけたものの降伏荷重が最も低い.ただし、仕上 げ方法による降伏荷重の差は、当初予想したものよ りは小さいようにも思われる.特にプライマー・パ テ仕上げの影響が小さく、この程度の差であれば電 動ブラシで錆除去するだけで十分ではないかとも思 われる.破壊形態としては、全試験片とも、鋼母材 と接着された部分の剥離であった.



写真 3





図 12 下地処理(3)

ケース3の結果

ケース 3 の結果を図 13~15 に示す. 図から明ら かなようにケース 3 では,ほとんど補強効果が認め られず,従って下地処理方法の影響も判然としない. ケース 3 は,全面が腐食した鋼構造物に繊維シート を接着して補強する場合に最も近いことを考えると, この結果はシートによる補強の可能性を否定するこ とにもなりかねない.写真 4 に示すように繊維シー ト張付け部分の板幅と貼っていない板幅が同じ部分 があり,貼付けていない部分が破断した形になって いる.ケース 3 については試験条件などを再考して, 改めて評価する必要があるように思われる.



写真 4





図15 下地処理(3)

5. 結論

ケース1の結果は、シートと鋼材が協働して荷重 に抵抗する場合の典型的な挙動を示した.健全部に 定着したため、下地処理方法が降伏荷重に及ぼす影 響はほとんど認められない.

ケース2では、僅かに補強効果が認められた.また、降伏荷重に対する下地処理方法の影響も現れており、よい仕上げほど降伏荷重が高くなるが、その差は当初予想したほど大きくない.

ケース3では、補強効果がほとんど認められず、 補強していない部分からの破断が生じた.同じ現象 はケース2でも生じる可能性があると考えられる.

接着部の強度を評価するためには、今後、シート 形状や腐食部位などを再検討する必要があると考え られる.

参考文献

1)炭素繊維シートによる鋼製橋脚の耐震補強工法 研究会報告書 炭素繊維シートによる鋼製橋脚の補 強工法ガイドライン(案) 平成14年7月 財団法人 土木研究センター