

## I-A176 炭素繊維シートが付着された鋼板の力学特性と疲労強度

大阪大学大学院 学生員 福井唯夫 大阪大学大学院 正会員 大倉一郎  
 大阪大学大学院 正会員 大西弘志 北海道開発庁 齊藤智和  
 ショーボンド建設(株) 池上洋一 ショーボンド建設(株) 正会員 小牟禮健一

## 1. はじめに

最近、コンクリート構造物の補修に炭素繊維シートが適用され、効果があることが報告されている。しかし鋼構造物の補修に炭素繊維シートが適用された事例はまだない。そこで本研究では、鋼橋に発生する疲労亀裂を炭素繊維シートで補修することの可能性を明らかにするために、以下の引張試験と疲労試験を行った。

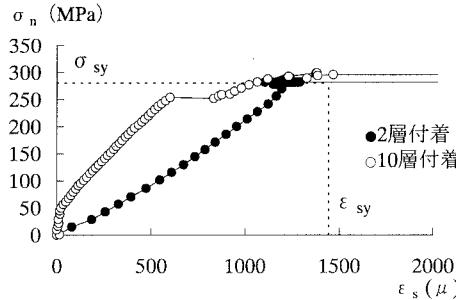
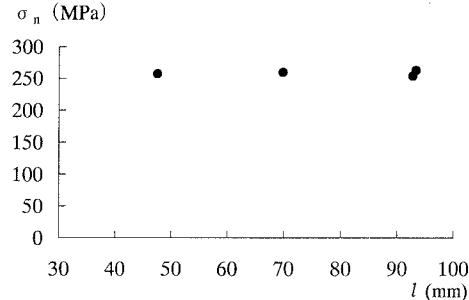
## 2. 試験片

試験片を図-1に示す。引張試験片として鋼板の中央を切断していないもの（連続試験片）と中央を切断したもの（切断試験片）の2種類を用意した。疲労試験片においては鋼板の中央に直径24.7mmの円孔が開けられている。鋼板、炭素繊維シートおよびエポキシ樹脂の材料特性を表-1に示す。試験片の各面に炭素繊維シートを2層付着させた場合と10層付着させた場合を考慮した。幅40mmの連続試験片に対しては全長Lが90mm、135mm、180mmの3つの異なる長さの炭素繊維シートを付着させた。

## 3. 引張試験

連続試験片の公称応力 $\sigma_n$ とひずみ $\varepsilon_s$ の関係を図-2に示す。 $\sigma_{sy}$ 、 $\varepsilon_{sy}$ はそれぞれ鋼板の降伏応力と降伏ひずみである。炭素繊維シートを付着させても鋼板の降伏応力が変わっていないので、降伏応力以上の領域において炭素繊維シートの効果はない。弾性域において2層付着より10層付着の方が $\sigma_n$ と $\varepsilon_s$ の関係の傾きが大きくなっている。したがって炭素繊維シートの積層数が増えることによって、鋼板のひずみを抑制する効果が大きくなる。しかし10層付着の場合、降伏応力の約90%で炭素繊維シートが剥離した。10層付着させた連続試験片において、炭素繊維シートが剥離した時の公称応力 $\sigma_n$ と $l (= L/2)$ の関係を図-3に示す。炭素繊維シートの付着長さと付着幅による違いはない。

炭素繊維シートを10層付着させた連続試験片と切断試験片の鋼板側

図-2  $\sigma_n$ と $\varepsilon_s$ の関係〔連続試験片〕図-3  $\sigma_n$ と $l$ の関係〔連続試験片〕

炭素繊維シート、鋼板、合成作用、疲労

〒565-0871 吹田市山田丘2-1 TEL 06-6879-7620 FAX 06-6879-7621

面のひずみ分布を図-4に示す。点線は公称ひずみである。連続試験片では付着区間中央部でひずみが最も小さく、端部に向かって徐々に増加している。切断試験片では切断部から端部に向かってひずみが急増している。

連続試験片の付着区間中央部において、炭素繊維シートが完全合成で鋼板に付着していると仮定した場合、鋼板の応力低減率 $\xi_0$ が次式で与えられる。

$$\xi_0 = \frac{E_s t_s}{2E_c t_c + E_s t_s} \quad (1)$$

$E_s$ ,  $E_c$ : それぞれ鋼板と炭素繊維シートのヤング率  
 $t_s$ ,  $t_c$ : それぞれ鋼板の厚さと炭素繊維シートの換算厚さ

2層付着に対して $\xi_0 = 0.8602$ , 10層付着に対して $\xi_0 = 0.5517$ である。実際の鋼板の応力低減率は次式で計算される。

$$\xi = \frac{\Delta\epsilon_s}{\Delta\epsilon_{sn}} \quad (2)$$

$\Delta\epsilon_s$ : 炭素繊維シート付着区間中央部の鋼板のひずみ  
 $\Delta\epsilon_{sn}$ : 公称ひずみ

炭素繊維シートと鋼板の合成の程度を次式で評価する。

$$\eta = \frac{\xi}{\xi_0} \quad (3)$$

完全合成の場合 $\eta = 1$ である。 $\eta$ と $l$ の関係を図-5に示す。2層付着の場合は完全合成であるが、10層付着の場合は完全合成ではない。10層付着の場合、付着長さが長くなるに従って完全合成に近づく。2層付着、10層付着とも付着幅による違いはない。

#### 4. 疲労試験

試験結果を図-6に示す。炭素繊維シートを2層付着させた場合、応力範囲が $\Delta\sigma_n = 151.2 \text{ MPa}$ において203.4万回で疲労亀裂が発生しなかったので、応力範囲を $\Delta\sigma_n = 186.4 \text{ MPa}$ に上げて疲労試験を行った。この場合109.6万回で円孔縁から疲労亀裂が発生した。このように2層付着させることによって、円孔を有する鋼板の疲労寿命を大幅に改善できる。炭素繊維シートを10層付着させた場合、疲労試験開始前に行った静的載荷において上限の応力 $\sigma_{n,max} = 201.6 \text{ MPa}$ の約60%で円孔付近から炭素繊維シートが剥離した。したがって10層付着させることによる効果はなかった。

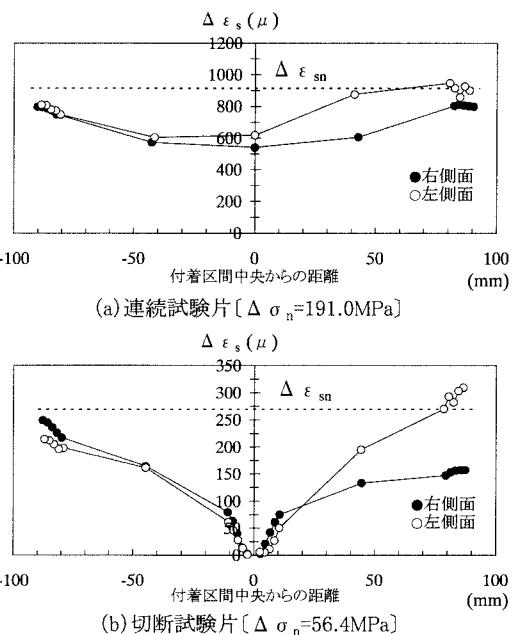


図-4 鋼板側面のひずみ分布〔10層付着〕

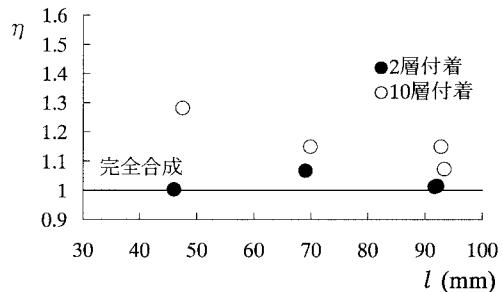
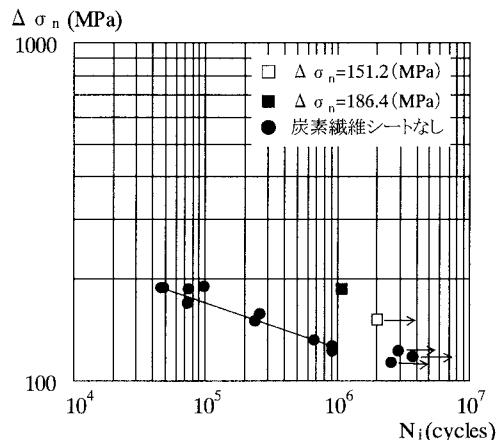
図-5  $\eta$  と  $l$  の関係〔連続試験片〕

図-6 S-N曲線