# 論文

# 鋼床版 U リブ溶接部補強のための CFRP 成形材接着部の

# 疲労強度確認試験

安田翼\*, 大垣賀津雄\*\*, VINH PHAM NGOC\*\*\*, 秀熊佑哉\*\*\*\*, 櫻井俊太\*\*\*\*, 紫桃孝一郎\*\*\*\*\*

\*ものつくり大学大学院,ものつくり学研究科(〒361-0038 埼玉県行田市前谷 333)
\*\*工博,ものつくり大学教授,技能工芸学部建設学科(〒361-0038 埼玉県行田市前谷 333)
\*\*\*工博,ものつくり大学特任講師,技能工芸学部建設学科(〒361-0038 埼玉県行田市前谷 333)
\*\*\*\*工修,日鉄ケミカル&マテリアル株式会社,コンポジット事業部(〒103-0027 東京都中央区日本橋 1-13-1)
\*\*\*\*\*東日本高速道路株式会社,関東支社建設事業部(〒330-0854 埼玉県さいたま市大宮区桜木町 1-11-20)

近年,重交通路線を中心に鋼床版の疲労き裂が報告されている.日々の 交通量と積載荷重の増加によって,1980年代半ばより鋼床版の損傷事例が 報告され始めた.疲労き裂は,デッキプレートUリブ溶接部に発生した場 合に,デッキを貫通するケースがあり,車両走行に影響を及ぼすことがあ る.鋼床版疲労耐久性向上を目的として,Uリブ溶接部に CFRP 成形材を 接着することを検討している.CFRP 成形材と鋼材の間の接着方法をパラメ ータとして,疲労によるはく離に着目し振動疲労試験を実施した. キーワード:鋼床版,Uリブ,CFRP 成形材,補強,接着,振動疲労試験

### 1. はじめに

コンクリート床版に比べて軽量であり,工場製作 による一定の品質が確保できることから,鋼床版は 都市内高架橋や長大橋の床版として広く用いられ てきている.近年,その鋼床版が重交通路線を中心 に,疲労き裂の発生が報告されている<sup>1),2)</sup>.鋼床版 デッキプレートの疲労き裂は,Uリブ溶接部からの 車両交通荷重によるき裂進展によるものであり,そ の予防保全や補強を目的に鋼繊維補強コンクリー ト SFRC による上面からの舗装対策工法が行われ ている.しかしながら,路面の交通規制が必要なこ とから,重交通路線においては施工が困難な場合が ある.

一方,炭素繊維強化ポリマー(以下 CFRP と呼ぶ) は鋼材に比べて,軽量で同等以上の弾性係数を有す る材料であり,腐食しないという特長を有する.ま た,鋼材の当て板工法のようにボルト孔を開ける必 要がないこと等,施工においても大掛かりな機材を 必要としないことから,近年,鋼構造物の補修・補 強材料として注目されている.このような状況の中 で,近年,炭素繊維シートによる鋼構造物の補修・ 補強工法設計施工マニュアル<sup>3)</sup>や,FRP 接着による 鋼構造物の補修・補強指針(案)<sup>4)</sup>等が発刊され, 実用化の段階にある. 鋼床版のUリブ溶接部周辺を、下面からCFRP成 形材を接着することにより補強した際に、どの程度 の繰返し載荷によって接着部のはく離が発生する かの検討に関しては、未解明な部分がある.以上を 踏まえ、本研究では、Uリブ溶接部にCFRP成形材 を接着して補強した部分模型試験体に対して、振動 疲労試験<sup>5),6)</sup>による長期接着特性を明らかにした. 本研究では、接着部の疲労耐久性を確保するため、 鋼材とCFRP成形材の間に挿入する高伸度弾性パ テ材<sup>3),4),7)</sup>を適用しており、その施工範囲等をパラ メータとしている<sup>8)</sup>.

#### 2. 試験概要

#### 2.1 試験供試体

試験供試体は、図-1に示す通り、輪荷重によっ てデッキプレート、Uリブに板曲げの応力が作用す



図-1 試験供試体と疲労はく離の着目点

る場合をモデル化したものである. 実橋と同様にデ ッキ厚は 12mm, U リブのサイズは 320×1240× 6mm であり, 材質 SM400 である. デッキプレート U リブ溶接部を CFRP 成形材で補強したものであ る.

## 2.2 ひずみ計測位置

振動疲労試験における CFRP 成形材のはく離着 目箇所を図-1に示す.着目点は,Uリブ溶接部と FRP 成形材の両端部の3箇所として,それぞれの 箇所に生じる最大と最小応力度を FEM 解析によ り求め,その応力範囲で振動疲労試験を実施した. また,各試験体の寸法やひずみゲージ計測位置を 図-2に示す.各ケースとも動的なひずみ計測点は 8 点として,それぞれの着目点を中心に長さ 1mm のひずみゲージを貼付けた.

#### 2.3 振動疲労試験方法

図-3 に加振機を用いた振動疲労試験状況を示 す.同図からわかるように,試験体のUリブ部等 を固定して片持ち板状態で振動を与える.その際 に,偏心錘を回転させ加振力を与えており,逆L字



図-3 振動疲労試験装置

ケース	供試体 (着目点)	FRP	バ	デ材		
CASE1			7	なし		
CASE2	パターンA	L 型	デッキのみ有			
CASE3	(U リブ溶接部)		Uリブのみ有※			
CASE4			全	長に有		
CASE5			なし			
CASE6	パターン B	L 型	デッキのみ有			
CASE7	(Uリブ側端部)		Uリブのみ有※			
CASE8			全長に有			
CASE9	2 H C		7	なし		
CASE10	(デッキ側提部)	平板	デッキ	成形材側		
CASE11	(ノント側姉部)		のみ有	鋼材側		

表-1 供試体パラメータ

注) ※印は試験を中止した.













型の治具と試験体の間にコイル状の調整バネを取 り付け,その調整バネで上方か下方に押すことで 試験体に静的な曲げ(予荷重)を与えて,片振り疲 労試験を行うことが可能となる.本試験では,200 万回を目標に R=0(片振り)で試験を実施してい る.振動疲労試験における試験体パラメータを表 -1に示す.

#### 2.4 ひずみ調整方法

試験に際しては,試験体に貼り付けたひずみゲ ージにより,発生するひずみを動的に観測し,調整 バネによりその発生ひずみを FEM 解析から得ら れた目標値に近づける.各着目点位置は溶接ビー ド近傍や CFRP 成形材接着部の境界であるため, 直接ひずみゲージを貼付けして発生するひずみや 応力度を知ることができない.そこで片持ち板試 験体に生じる応力分布が線形であり,鋼床版 FEM 解析モデルにおける着目点もほぼ線形分布のひず みが生じることから,ひずみゲージで計測可能な 着目点近傍の2点の値より,着目点のひずみが目 標値となることを確認して振動疲労試験を行い, 試験終了まで継続的に動的なひずみ計測し,ひず みの変化を記録している.

## 2.5 炭素繊維(CFRP)成形材

CFRP 成形材の積層構成は、FEM による検討から、 橋軸直行方向(90度方向)だけでなく、橋軸方向(0 度方向)にも剛性がある方が補強効果を得られるた め90度方向と0度方向を積層させた直交異方性材 とした.また、積層中央にガラス繊維を、表面付近 に炭素繊維を積層し、引抜き成形により製作してい る.表-2に示す通り、直交異方性は繊維長手方向 (L方向)、繊維直行方向(T方向)、厚さ方向(Z 方向)の物性がそれぞれ異なり、CFRP 成形材に使 用した材料特性を示している.

CFRP 成形材の繊維長手(90 度)方向の弾性係数 は 1.63×10<sup>5</sup>MPa で鋼材とほぼ同等であり,厚さは U リブよりやや厚い 9mm に成形している.比重は 2.0 で軽量であり,引張強度は 2,400MPa と強靭な 部材である.

表-2 CFRP 成形材に使用した材料の諸元

強化繊維種類	繊維方向の 弾性係数 EfL (MPa)		繊維直交方向の 弾性係数 E <sub>fT</sub> (MPa)	繊維の せん断弾性係数 G <sub>fLT</sub> (MPa)	目付 (g/m²)	密度 (g/mů)	設計厚さ (mm)
炭素繊維 Carbon XN60	0 640,000		20,600	28,700	660	2.1	0.314
ガラス繊維 Glass E	70,000		70,000	26,923	660	2.6	0.254
マトリックス樹脂の種類			排の弾性係数 Em (MPa)	樹脂のせん断弾性係数 Gm(MPa)		密度 (g/mů)	
主剤:CBZ,硬化剤:MEKパーオキサ イド促進剤:コバルト			3,700	1,321		1.13	

表-3 使用樹脂材料の基本性能

	-	-	-			
T百日	高伸度弾性パテ用プライマー	高伸度弾性パテ	耐熱型エポキシ樹脂接着剤			
項口	FP-UL1	FU-Z	FB-E9S			
材質	ウレタン樹脂	ポリウレア樹脂	エポキシ樹脂			
引張強度	-	11N/mm <sup>2</sup>	-	-		
引張弾性係数		$74 \mathrm{N/mm^2}$	-	-		
引張伸び		300%以上, 500%未満	-	-		
圧縮強度			103N	J/mm <sup>2</sup>		
圧縮弾性係数			2,690	N/mm²		
引張せん断強度	-		9.8N/m	å以上		
鋼材接着強度	1.5N/mm <sup>2</sup>	7.4N/mm <sup>2</sup>	20.8N/mm <sup>2</sup>			
ガラス転移点温度	70℃以上	-15℃以下	70℃以上			
適用温度(℃)	5-35	5-35	15-35	5-20		
可使時間 (分)	-	25	40	15		
硬化時間(時間)	0.5	6	3.5	2.5		
主剂:硬化剂	1 . 1	1 · 2	4 : 1			
(重量比)	1.1	1.5	4.	1		
性状	溶剤系	無溶剤系	無溶	削系		

## 2.6 樹脂接着剤

接着接合に用いた樹脂接着剤は、2 液混合型のエ ポキシ樹脂接着剤である.使用したエポキシ樹脂お よび高伸度弾性パテ材の基本性能を表-3 に示す. また本研究では、CFRP 成形材の疲労はく離に対し て,接着剤塗布面である鋼材および CFRP 成形材表 面を#100 のサンドペーパーで粗く仕上げ,接着表 面の油分をアセトン溶剤で除去したあとプライマ ーを塗布している.その後,必要箇所に高伸度弾性 パテ材を塗布し,耐熱型エポキシ樹脂接着剤を使用 し、CFRP 成形材を鋼材に接着して試験体を準備し た.

# 3. 解析概要

#### 3.1 FEM 解析

今回の解析では,載荷位置をパラメータとした FEM 解析検討を実施することにより,デッキプレ ートとUリブにおける着目点A,B,C,の発生応 力を評価した.解析モデルを図-4に示す.

本解析は凡用非線形 FEM ソフトである DIANA を使用し,表-4 に示す通り,下フランジ,横リブ, 補剛材を8節点シェル要素で,Uリブ,デッキプレ ート,Uリブ溶接部,CFRP 成形材,エポキシ樹脂 と高伸度弾性パテ材を20節点ソリッド要素でモデ ル化している.

ここで, CFRP 成形材の構成は, 外側に 2.51mm, 内 側に 5.66 mm の炭素繊維層(橋軸直角方向の弾性 係数 1.63 × 10<sup>5</sup> MPa) があり, その間にガラス繊維 層(橋軸直角方向の弾性係数 0.205 × 10<sup>5</sup> MPa)のハ イブリッド部材であり, それぞれをソリッド要素で モデル化している.

解析での載荷位置と応力評価位置を図-5 に示 す.荷重載荷ケースはダブルタイヤ(70kN)が4ケー スとシングルタイヤ(50kN)が2ケースである.図-6で解析モデルデッキ面の図に,CFRP成形材設置 位置および荷重載荷位置を描いている.



図-4 CFRP 成形材による補強鋼床版解析モデル

表 — 4	解析エデ)	レの概要
1 4	ガモルト レノノ	<b>P</b> V M 女

部材	板厚 (㎜)	要素	材料			
補剛材	12	8 節点曲げ				
下フランジ	12	シェル要素				
横リブ	9	(CQ4OS)	弾性体			
Uリブ	6		$E_S = 2 \ge 10^5 \text{ MPa}$			
デッキプレート	12					
Uリブ溶接部	2.4					
CFRP 成形材	_	20 節点 ソリッド要 素 (CHX60)	CFRP 成形材の構成 CF 外/GF/CF 内 2.51 /1.02 /5.66 mm CF= 1.63 × 10 <sup>5</sup> MPa GF = 0.205 × 10 <sup>5</sup> MPa			
エポキシ樹脂層	0.5		E=2500 MPa			
高伸度弾性パテ材	1		E=80 MPa			



図-5 載荷位置と応力評価領域



図-6 CFRP 成形材による補強位置



図-7 着目点の応力評価方法

着	補強仕様			載荷位置						最小	最大	広力簕			
目点	ケース パテ材		テ材	1	2	3	4	5	6	応力 o <sub>max</sub>	応力 o <sub>min</sub>	囲	応力比	試験値	
A	無補強			-197	-173	-101	-89	-129	-145	-197	0	197	-∞	—	
		CASE1	$t_{c}$	2L	-168	-133	-96	-130	-44	-189	-189	0	189	-∞	154
	補強有	CASE2	デッキ	テのみ有	-174	-141	-96	-121	-62	-180	-180	0	180	-∞	196
		CASE3	Uリフ	「のみ有	-170	-134	-96	-129	-47	-188	-188	0	188	-∞	—
		CASE4	全面	記有	-178	-148	-96	-110	-80	-167	-167	0	167	-∞	182
	無補強				-18	-21	-12	4	-36	13	-36	13	49	-2.77	—
		CASE5	$t_{c}$	2L	-27	-29	-12	8	-53	16	-53	16	69	-3.31	68
в	補	CASE6	デッキ	テのみ有	-27	-32	-10	18	-67	30	-67	30	97	-2.23	70
	強 有	CASE7	Uリフ	のみ有	-22	-23	-11	5	-41	11	-41	11	52	-3.73	—
		CASE8	全面に有		-25	-29	-11	12	-57	22	-57	22	79	-2.59	56
	無補強			105	92	4	-21	181	-30	-30	181	211	-0.17	—	
С	補	CASE9	$t_{c}$	2L	62	57	-8	-32	127	-40	-40	127	167	-0.31	114
	備 強 有	CASE10	デッキ	成形材側	73	66	-2	-21	132	-27	-27	132	159	-0.20	136
		CASE11	のみ有	鋼材側	73	66	-2	-21	132	-27	-27	132	159	-0.20	137

表-5 各供試体をモデル化したケースの最小・最大応力度,応力範囲等

#### 3.2 解析結果による振動疲労試験条件

FEM 解析によりデッキ下面の橋軸直角方向応力 を図-7にまとめて示す.各着目位置での発生応力 から応力範囲を設定し,振動疲労試験載荷条件を抽 出した.表-5に各供試体をモデル化したケースの 最小・最大応力度,応力範囲等を示した.この応力 範囲を振動疲労試験における目標値とした.

## 4. 試験結果

図-8~10 に振動疲労試験による応力範囲計測結 果を示す. それぞれ, 載荷回数 200 万回を目標に試 験を行っている. 図-8 のパターン A (R 部着目) では, CASE4 の全面に高伸度弾性パテ材を塗布し たケースで約 80 万回においてデッキ貫通き裂が発 生した.

図-9に示すパターンB(Uリブ側端部着目)では、すべてのケースではく離は見られず、200万回までほとんど変化が無かった.

図-10 に示すパターン C (デッキ側端部着目)の では、高伸度弾性パテ材無しの CASE9 場合、1 万 回未満ではく離が発生した.このことからデッキ側 に高伸度弾性パテ材が無いとはく離が生じること が分かった.以上のことから、デッキ側に高伸度弾 性パテ材を設けていない CASE3 と CASE7 の試験



図-8 振動疲労試験応力範囲(パターンA)



図-9 振動疲労試験応力範囲(パターンB)



を中止している.

図-11 にこれらの振動疲労試験後の状態を示す. このようなき裂やはく離が生じた理由については, 検討が不十分である.今回実施した FEM 解析は試 験条件を設定するための発生応力を確認するため に実施したものであり,高伸度弾性パテ材のはく離 や鋼材の疲労という観点での照査まで至っていな い.これらについては,より詳細な検討を行う必要 がある.

## 5. 結論

U リブを有する鋼床版の CFRP 成形材による補 強する工法を対象に,Uリブを有する試験体のUリ ブ溶接部,Uリブ側 CFRP 設置端部,およびデッキ 側 CFRP 設置端部に着目して,高伸度弾性パテ材設 置位置をパラメータとした振動疲労試験を行った. 本研究結果得られた知見は以下のとおりである.

- (1)CFRP 成形材による U リブ溶接部の補強では, 成形材貼付け部全体に高伸度弾性パテ材の使用 した場合,補強効果が小さくデッキ貫通亀裂等の 疲労破壊が生じる可能性がある.
- (2)CFRP 成形材の U リブ側端部においては, エポ キシ樹脂による直接接着でもはく離は見られな かった.
- (2)CFRP 成形材のデッキ側端部において, エポキシ 樹脂で直接貼付けたケースでは, 早期にはく離が 生じた.このような補強では, 成形材のはく離防 止として, デッキ側に高伸度弾性パテ材の使用が 必要であることが確認できた.

今後の課題としては、デッキ側に高伸度弾性パテ 材を適用した場合に応力低減効果が低下するので、 CFRP成形材の端部から極力短い範囲の適用を想定 した振動疲労試験を行うことである.また、FEM 解



a) CASE4 b) CASE9 図-11 各 CASE の試験後の状態

析による U リブ溶接部に生じる応力の低減効果等 を明らかにすることである.

#### 謝辞

本試験を遂行するに際して,関西大学・石川敏之 教授から,ご指導頂きましたことを深く感謝いたし ます.

## 参考文献

- 1) 土木学会:鋼床版の疲労〔2010 年改訂版〕,鋼構 造シリーズ 19, 2010.12
- 2) 日名誠太,平野秀一,:首都高速道路における鋼 床版の疲労損傷と対策,橋梁と基礎,2020.8
- 3)(株)高速道路総合技術研究所: 炭素繊維シート による鋼構 造物の補修・補強工法設計施工マニ ュアル,2013.10
- 4) 土木学会: FRP 接着による構造物の補修・補強 指針(案), 複合構造シリーズ 09, 2018.7
- 山田健太郎,小薗江朋尭,小塩達也:垂直補剛材 と鋼床版デッキプレートのすみ肉溶接の曲げ疲 労試験,鋼構造論文集,14巻,55号,pp.1-8, 2007.
- 6) 山田健太郎, Ya Samol: U リブすみ肉溶接のルートき裂を対象とした板曲げ疲労試験,構造工学論文集, vol.54A, pp.675-684, 2008.
- 7) 西野晶拡, 大垣賀津雄, 秀熊佑哉, 宮下剛, 奥山 雄介, 小森篤也: 鋼材と CFRP の接着強度に関 する実験的研究, 第13回複合構造の活用に関す るシンポジウム, pp.257-262, 2019.11
- 8) 大垣賀津雄, Pham Ngoc Vinh, 安田翼, 秀熊佑哉, 櫻井俊太, 紫桃孝一郎:鋼床版Uリブ溶接部補 強のための CFRP 成形材接着部の疲労強度確 認実験, 第77 回土木学会年次学術講演会, 2022.9

(2022年7月8日受付) (2022年9月9日受理)