(59) ハイブリッドI型FRP構造部材の曲げ性状 に関する実験的,解析的検討

浅本 晋吾1・睦好 宏史2・鈴川 研二3

¹正会員 埼玉大学大学院助教 理工学研究科 (〒338-8570 埼玉県さいたま市桜区下大久保255) E-mail:asamoto@mail.saitama-u.ac.jp

²フェロー会員 埼玉大学大学院教授 理工学研究科 (〒338-8570 埼玉県さいたま市桜区下大久保255) E-mail: mutuyosi@mail.saitama-u.ac.jp ³正会員 東レ株式会社

本研究は、鋼材に代わる新たな建設材料としてFRP材料に着目し、炭素繊維とガラス繊維を組み合わせ たハイブリッドI型構造部材の開発を目的とした.フランジ部分には炭素繊維を加え、ウェブ部分にはガ ラス繊維のみを用い、力学的、経済的に最適な炭素、ガラス繊維の組み合わせを検討した.異なるフラン ジ積層構成、フランジ幅を持つI桁試験体で4点曲げ載荷実験を行った結果、いずれの試験体も圧縮フラン ジで破壊した.フランジ幅が小さい場合は層間剥離、幅の大きな試験体は局部座屈で破壊し、終局荷重は 炭素繊維の混入量より破壊モードに依存することが分かった.さらに、FEM解析を行い実験との比較検討 を行った結果、局部座屈破壊は概ね予測が可能であるが、層間剥離等の圧縮破壊モードの予測は難しく、 今後より詳細な検討が必要であることがわかった.

Key Words: GFRP, CFRP, hybrid, I-shaped beam, buckling, delamination

1. はじめに

我が国の社会基盤施設は今後老朽化が進んでいくと推 察され、近い将来、維持・管理を含めたインフラ設備の 再構築が必要となる. これらの再構築や再生に際しては, 社会・経済活動を極力妨げないように短工期、低コスト (ライフサイクルコスト (LCC))と環境負荷低減技術 (LCCO₂)が求められている.これらの社会的要請に応 えるべく、著者らは繊維複合材料であるFRP(Fiber Reinforced Plastics) に着目した. 我が国の炭素繊維生産量 は世界の75%を占めており、FRP材料は航空・宇宙、自 動車分野等において様々な形で構造部材としての開発が 進んでおり、これらが実用化されている. 建設分野で言 えば、国内では主に耐震補強に用いられている程度で、 構造部材としての利用は極めて少ないのが現状である. 一方で、欧米ではFRP構造部材の研究開発が活発に行わ れており^{1,2},近年韓国³などアジア諸国でもFRP構造部 材の開発に着手している. 近い将来, この分野における 熾烈な国際競争が予想され、我が国においても早急に本 研究に着手する必要があると認識している.

炭素,ガラス繊維から成るFRP部材は,軽量,高強度, 錆びない等の長所を有し,さらに繊維の種類を適切に組 み合わせることにより、構造部材に要求される力学的性能を付与できるなどの大きなメリットがある.以上の背景のもと、著者らは炭素繊維とガラス繊維から成るハイブリッド構造材料を開発し、LCCとLCCO2をも考慮することで、社会基盤施設の再構築を目指す研究プロジェクトを立ち上げた.本稿では、本プロジェクトの一部であるハイブリッドI型FRP構造部材の4点曲げ載荷実験結果とFEMを用いた解析的な検討について報告する.

2. ハイブリッドI型FRP構造部材の4点曲げ載荷実験

(1) 試験体

歩道橋やペデストリアンデッキにおける鋼材桁に代わ る構造部材としての適用を見据え、まずはI型のFRP構造 部材の開発に取り組んだ.大きな引張力や圧縮力がかか るフランジ部に力学特性に優れる炭素繊維(以下, CFRP)を、上下フランジに応力を伝達させるウェブ部 に経済性に優れるガラス繊維(以下,GFRP)を用いる ことで、ハイブリッドFRPのI桁構造部材の開発を行った. フランジ部分のCFRPの積層構成比率が異なる3種類のI 桁試験体を開発、RTM工法で製作し、強度、桁剛性と



いった力学的性能,およびコストの両面で最適なGFRP との組み合わせについて検討した.検討した各試験体の 積層構成は図-1に示すとおりである.フランジ部には, CFRPとGFRPを組み合わせ長手方向に角度0度で配向し, 異方性を低減させるため±45度に配向したGFRPも13% 積層している.比較的作用応力が小さいウェブ部分につ いては,GFRPのみを用いた.剛性が高く高価なCFRPの 構成比率が高くなるにつれて,経済面では不利になるが, 桁剛性は大きくなると予想される.また,引張強度の高 いCFRPを多く配向することで,曲げ耐力の向上も期待 される.強度,剛性,コストの三点から最適な積層を考 える.

試験体の寸法を図-2に示す.フランジ幅250mm,高さ 250mmは、鋼材I桁と比較できるように、歩道橋などで 一般に使われている寸法に合わせた.フランジ幅250mm の桁は座屈が予想されたことから、座屈の影響を排除し FRPの材料特性を生かすため、フランジ幅を小さくした 試験体も比較検討用に作製した.載荷点、支点部分には 横倒れ座屈を防止するため、鉄製ボックスをスティフナ として挿入した.

(2) 試験概要

載荷実験の条件を図-3に示す.4点曲げ載荷実験行い, 荷重は油圧ジャッキで各ステップ約4kNずつ与えた.支 点付近には,横倒れなど脆性破壊した際に安全を確保す る鉄製の安全装置を配置した.ただし,本試験範囲にお いて横倒れは発生せず,載荷中安全装置と試験体が接触 することはなかった.



図-4 フランジ幅 95mm の試験体の荷重-たわみ関係

(3) 実験結果

a) フランジ幅95mm試験体

まずフランジ幅の小さい試験体の載荷試験結果につい て述べる.荷重一たわみ関係を図4に示す.なお,試験 体Bについては、3体試験を行っている.図4に示される ように、桁剛性,終局荷重ともに3体で相違は小さく, ハイブリッド試験体の作製精度は高いことが分かる.

剛性が高く,引張強度の高いCFRPの構成比率が高く なるほど,桁剛性は大きくなるが,終局耐力はCFRPの 割合によらず,試験体Bが最も高くなった.いずれの試 験体も,終局に至るまで荷重一たわみの関係はおよそ線 形関係にあり,上フランジで脆性的な圧縮破壊が起こっ た.各試験体の破壊状態について写真-1にまとめる.破 壊はいずれも圧縮フランジで起こったものの,試験体の 積層構成によって破壊の形式は異なっている.終局荷重 は破壊形式に依存すると考えられ,以下,各試験体の破 壊について詳細に議論する.



試験体A破壊状況



試験体B破壊状況



試験体C破壊状況 写真-1 各試験体の破壊状況

最も強度の高かった試験体Bは、写真-1に示すように 圧縮フランジ中央部で界面剥離して破壊に至った.フラ ンジ部分は写真-2に示すように、CFRPとGFRPから成る 層と、ウェブから伸びるGFRPの層に大きく分けられ、 剥離はこの層間で発生しているように見受けられた. CFRPが積層された硬い層とGFRPのみから成る柔らかい 層の層間では圧縮応力が作用すると、その剛性の違いに よって圧縮座屈を起こし、界面で剥離したのではないか と推察される.ただし、圧縮座屈、界面剥離のいずれが 先行破壊であるのかについてはより詳細な検討が必要と 考えられ、今後の検討課題とする.なお、3体の試験体 Bはいずれも同様の破壊形態であった.

試験体Aでは、フランジ中央部ではなく載荷点の上フ



ランジで圧壊し破壊に至った. CFRPの構成比率が大き いためフランジの剛性が高くなり, 鋼製の載荷板の剛性 との相違が小さく, 載荷点下で応力集中したと考えられ る. なお, この圧壊でも界面の剥離が観察された. 圧縮 応力作用時には, 剛性の異なる層間での剥離が起こりや すいと考えられる.

試験体Cでは、試験体Bと同様のフランジ中央の界面 剥離、もしくはウェブ中央上部での局部座屈のいずれか で破壊した. 脆性的な破壊であったため、どちらの破壊 が先行したかは目視では確認できなかったが、ウェブの 破壊が激しく、試験体Bとは若干異なっているように見 受けられた.

試験体中央部の上フランジで側面鉛直方向のひずみを 計測したところ、図-5のようになり、いずれの試験体も フランジ鉛直方向に引張の応力が作用し、界面を剥離さ せる方向に力が働いていることが分かる. 異種材料の CFRPの構成率が低いほど界面剥離方向の最終ひずみは 上昇するが、終局荷重の増加はない. 圧縮応力下におけ るCFRPとGFRPの最適な積層比率については、今後材料 試験等を通じて詳細に検討する予定である.

図-6に荷重一上下フランジ長手方向のひずみの関係を 示す.ひずみは弾性的な変化をしており,塑性変形はな く脆性破壊したと推察される.CFRPの最大引張ひずみ は一般に約15000マイクロ以上の伸び能力を発揮する⁴こ とを勘案すると,FRPの特徴のひとつである高い引張強



写真-3 試験体A (250mm フランジ幅)の座屈変形

度を生かしきれずに圧縮脆性破壊したことが分かる.今後高い引張強度を有効利用できる構造形式についても検討を行う予定である.

b) フランジ幅250mm試験体

フランジ幅250mmの荷重一たわみ関係を図-7に示す. 95mmのフランジ幅の実験結果と同様、CFRPの構成比率 が多いほど、桁剛性は高くなっている.一方、終局耐力 は積層構成にさほど依存しない.この理由としては、ど ちらの試験体も同じ破壊モード、つまり載荷スパン内に おける局部座屈で破壊したこと、荷重制御であるため載 荷速度が速く、脆性的な破壊の進展に違いをもたらさな かったこと等が考えられる.いずれも200kN付近で載荷 スパン内で座屈変形が観察され(写真-3)、240kN付近 で脆性的な座屈破壊が起こった.試験体Bについては、 座屈変形が生じた200kN付近で一度除荷したが、残留変 位は少なかった.

荷重と上下フランジの長手方向のひずみの関係を図-8 に示す.フランジ幅の小さい試験体に比べ、フランジ幅 250mmの試験体は破壊時の圧縮・引張ひずみはともに小 さく、材料の持つ圧縮・引張強度を十分に有効利用でき ていないことが分かる.従って、幅厚比の高い桁では、 スティフナを適切に配置する必要があるといえる.



3. ハイブリッドI型FRP構造部材のFEM解析

(1) 解析条件

解析は汎用FEMプログラムであるMARCで行った. 解 析に用いたFEMメッシュを図-9に示す. 要素はすべて4 節点厚肉四辺形シェル要素を用いた. 非線形の座屈が発 生した上フランジ載荷スパン内のメッシュは収束性を考 慮して細かく分割した. スティフナは実験と同様に厚さ 1.6mmの鉄製ボックスをシェル要素でモデル化した.

CFRP, GFRPおよびMATを図-1の各試験体の積層構成 に従い解析ファイルに入力した. 各層の力学的特性を 表-1に示す. 繊維の弾性係数, 引張強度については, 技

	表-1 各繊維の剛性および強度(単位 : N/mm ²)											
	静弹性係数		ポ	アソン比	せん断弾性係数							
	E ₁₁	E ₂₂	υ_{12}	υ_{21}	G ₁₂	G ₂₃	G ₁₃					
CFRP	113,000	7,400	0.32	v ₁₂ *E ₂₂ /E ₁₁	3,200	3,200	3,500					
GFRP	24,000	24,000	0.28	$v_{12}*E_{22}/E_{11}$	3,500	3,500	3,500					

	引張強度		圧縮	強度	せん断強度		
	f_{t11}	f ₀₂	f_{c11}	f_{c22}	γ ₁₂	γ23	γ ₁₃
CFRP	2,100	210	1470	147	67	67	67
GFRP	1,450	145	1015	102	70	70	70

*11:繊維方向, 22:繊維面内直交方向



術資料⁴に基づいた.既往の報告書³を参考に,圧縮強度 については繊維引張強度の70%とし、繊維面内直交方向 の強度についても単純に1/10と仮定した.せん断強度は せん断破壊が起こらない程度の値とした.応力—ひずみ の関係については、図-10に示すように破壊するまで線 形弾性変形すると仮定した.破壊後は、圧縮、引張、せ ん断いずれも速やかに軟化すると仮定した.強度、材料 の構成則については詳細に検討し、上記仮定を検証する 必要があると認識しているが、現状そこまで至っておら ず今後の検討課題とする.また、載荷条件は、実験同様 各ステップごとに4kNずつ与える荷重制御とした.

(2) 解析結果

図-11に解析結果を示す.95mm,250mmのフランジ幅 ともに桁剛性についてはいずれの積層構成においても精 度よく再現できている.一方で,終局荷重は実験と解析 で大きな乖離があり,特にフランジ幅95mmの試験体で 相違が著しい.この理由として,破壊モードの違いが挙 げられる.解析では,載荷スパンにおけるウェブの圧縮 破壊によって破壊したのに対し,実験では繊維層間の界 面剥離などFEMで考慮していない脆性的な破壊モードで あるがゆえに,相違が生じたと考えられる.また,解析 で入力した強度については実測値ではないため,材料実 験から得られた結果を解析に反映させ,再度解析と比較 検討する必要があると認識している.

フランジ幅250mmの試験体は解析も実験と同様載荷ス パンで局部座屈した,図-12に破壊時の変形の様子を示 す.座屈変形は試験体Aで270kN付近,試験体Bで240kN 付近で載荷スパンに現れた.終局荷重は実験と解析で約 100kNも異なるが,局所的な脆性破壊であるため破壊時



図-12 変位制御解析における破壊時の座屈変形

の荷重は載荷速度に依存すること、材料強度が実測値で ないことなどから大きな相違が生じたと考えられる.一 方で、座屈変形発生の荷重は実験と解析で比較的乖離は 小さく、載荷スパンで生じる座屈変形を概ね再現できて いると考えられる. 今後の材料強度、構成則を詳細な検 討を通じて、解析の精度を高めていく予定である.

スティフナを載荷点、支点に設置したが、載荷スパン で実験、解析ともに局部座屈した.載荷点、支点にもス ティフナを用いない場合、図-13に示すようにフランジ 幅95、250mmいずれの試験体も解析上横倒れ座屈で破壊 した.従って、載荷点、支点に設置したスティフナは横



95mm フランジ幅試験体 B

250mmフランジ幅試験体 B

図-13 載荷点、支点にスティフナがない場合の破壊時の解析結果

倒れ破壊には効果があったことが分かる.

4. 結論

本研究で得られた成果を以下にまとめる.

- RTM工法によって、再現精度の高いGFRPとCFRPの ハイブリッドI桁構造体の開発に成功した。
- GFRP, CFRPハイブリッドI桁試験体で4点曲げ載荷 実験を行った結果,いずれの試験体も圧縮フランジ で破壊した.フランジ幅が小さい場合は層間剥離, 幅の大きな試験体は局部座屈で破壊し,終局荷重は 炭素繊維の混入量より破壊モードに依存することが 分かった,
- FEM解析を行った結果、フランジ幅の大きい試験体の局部座屈破壊はシミュレート可能であるが、フランジ幅の小さい場合の界面剥離などの脆性破壊を解析するには、詳細な材料特性の把握が必要であることがわかった。

謝辞:本研究は国土交通省建設技術研究開発助成の補助 を受け実施した.本研究プロジェクトの共同研究者各位 からは貴重なご助言を頂いた.また,実験を行うにあた り、埼玉大学大学院生のNguyen Duc Hai氏, Allan Capilar Manalo氏,山本育実氏に協力頂いた.関係者の皆様に, ここで深謝の意を表す.

参考文献

- Keller, T., Use of Fiber Reinforced Polymer in Bridge Construction, International Association for Bridge and Structural Engineering, Zurich, Switzerland, 2003.
- A. Y. Ushakov, Y. G. Klenin, A. V. Pankov and S. N. Ozerov, Development of Calculation Resistance Definition Model for Bridge Designs Elements from Composite Materials, *COBRAE conference 2007 Benefits of composites in civil engineering*, 16A, Stuttgart, Germany, 2007.
- Sung W. L. and Kee J. H., Experiencing More Composite-Deck Bridges and Developing Innovative Profile of Snap-Fit Connections, *COBRAE* conference 2007 Benefits of composites in civil engineering, 10B, Stuttgart, Germany, 2007.
- 4) 東レ技術資料
- 5) 革新的構造材料の活用検討委員会,革新的構造材料の土木分 野への活用に関する調査研究 成果報告書,土木学会,2005.

EXPERIMENTAL AND NUMERICAL STUDY ON FLEXURAL BEHAVIOR OF HYBRID FRP I-SHAPED GIRDER

Shingo ASAMOTO, Hiroshi MUTSUYOSHI and Kenji SUZUKAWA

The objective of this study is to develop a hybrid FRP I-shaped girder consisting of GFRP(Glass Fiber Reinforced Plastics) and CFRP(Carbon Fiber Reinforced Plastics). The flexural behavior of the girders with different layer compositions in the flange and flange widths is studied by four-points bending test. The failure mode of the girder with small flange width is the delamination in the compressive top flange. On the other hand, the wider flange width girder failed by the local buckling in the loading span. It is found that the load capacity is not dependent of CFRP volume but of the failure mode. FEM analysis can simulate the local buckling failure, while it is difficult to reproduce the failure mode such as delamination.