# (31) 一体成形サンドイッチパネル床版を有する GFRP検査路の使用性,安全性の実験的検討

辻本 輝司1・叶 珉笙2・王 元斌3・中村 一史4・西田 雅之5

<sup>1</sup>学生会員 首都大学東京大学院博士前期課程 都市環境科学研究科都市基盤環境学域 (〒192-0397東京都八王子市南大沢 1-1) E-mail: tsujimoto-koji@ed.tmu.ac.jp

> <sup>2</sup>首都大学東京大学院研究生都市環境科学研究科都市基盤環境学域 (〒192-0397東京都八王子市南大沢 1-1)

> > <sup>3</sup>中南不動產有限公司 調達部二部 (〒200335 中国上海市長寧区淞虹路 488-1-4)

 <sup>4</sup>正会員 首都大学東京大学院 准教授 都市環境科学研究科都市基盤環境学域 (〒192-0397 東京都八王子市南大沢 1-1)
 E-mail: hnaka@tmu.ac.jp
 <sup>5</sup>正会員 日本エフ・アール・ピー株式会社(〒541-0057 大阪市中央区北久宝寺町 2-2-13)

軽量で耐食性に優れたガラス繊維強化プラスチック(以下,GFRPとよぶ)の特徴を活かした,サンド イッチパネル床版を有するGFRP検査路を開発し,実構造物に適用されている.本研究では,従来の組み 立て式より,軽量化,合理化を図るために,一体成形サンドイッチパネル床版の適用を試みた.床版は, コア材,上下スキンプレート,フランジをインフュージョンで作製したものである.構造形式は,トラス 桁形式と桁形式の2種類であり,トラス桁形式では床版の向きもパラメータとした.3種類の実大検査路 を対象に,NEXCO試験法に基づき,設計活荷重および衝撃荷重の載荷試験など一連の試験を実施し,使 用性および安全性を検証した.その結果,検討対象の検査路は,設計条件を満たし,十分な安全性,使用 性を有していることから,実構造へ適用可能であるといえた.

Key Words: GFRP inspection path, integrated molding sandwich panel slab, servisability, safety

# 1. はじめに

我が国の道路橋の維持管理においては、5年に1度の定 期点検が義務付けられ、近接目視が原則であることから、 検査路の必要性が高まっている<sup>1)</sup>.現在、検査路のほと んどが鋼製であり、腐食環境の厳しい沿岸部や、融雪剤 の散布地域などでは、検査路の腐食が進み、点検員の安 全性が脅かされている.また、検査路を後から設置する 場合もあり、後付の施工では、鋼製の検査路では重いた め、作業性に課題があることが指摘されている.

これらのことから近年,軽量で耐食性に優れたガラス 繊維強化プラスチック(以下,GFRPとよぶ)製の検査 路が適用されている<sup>2,3</sup>.特に,GFRPの特性を活かした トラス桁形式検査路が開発されており,使用性・安全性 に問題がないことが検証されている<sup>9</sup>.

図-1に示す通り、従来形式では、組み立て式サンドイ

ッチパネル床版 <sup>4</sup>を採用した検査路が開発されている. しかしながら,サンドイッチパネル床版の作製には,コ ア材の硬質発砲ウレタンと GFRP 溝形材,スキンプレー トを手作業で接着・組み立てする必要があり,コスト面 で課題がある.

本研究では、検査路の床版に、一体成形サンドイッチ パネル床版の適用性を検討する. 図-2 に、一体成形サ ンドイッチパネル床版の断面図を示す. この床版は、コ ア材の硬質発砲ウレタンとスキンプレートをインフュー ジョン成形によって一体で加工できるため、コストを抑 えることができるほか、従来のサンドイッチパネル床版 より軽量化できる利点がある. そこで、一体成形サンド イッチパネル床版を有する GFRP 検査路を対象に、 NEXCO 試験法 440-2017%に基づいて、静的荷重および衝 撃荷重による載荷試験など、一連の試験を実施し、その 使用性および安全性を検証した.

# 2. 検討対象と材料特性および解析手法

#### (1) GFRP 検査路の概要

図-3に、検討対象とする GFRP 検査路を示す。検査路 形式は、斜材格点間の調整長 4を 280mm とした 3パネル の 5.8m トラス桁形式の検査路 2 体および 5.8m 直手すり 形式の検査路 1 体である。トラス形式では、床版の向き もパラメータとした。サンドイッチパネル床版を上向き

(図-2の状態)に設置し、手すり部がトラス形式のもの (C形トラス形式)、床版を下向きに設置し、手すり部 がトラス形式のもの(逆C形トラス形式)および床版を 上向きに設置し、手すり部が支柱形式(C形直手すり形 式)の計3種類のGFRP検査路を対象とした。





硬質発砲ウレタン樹脂柱

GFRP製スキンプレート



#### (a)C形トラス形式



## (b) 逆C形トラス形式



(c)C形直手すり形式 図-3 検討対象とする GFRP 検査路の一般図

GFRP検査路の接合は、トラス形式では、トラスの格 点部(斜材-上弦材,斜材・垂直材-床版),水平材-斜材の接合部であり,直手すり形式では、垂直材-上弦 材,垂直材-水平材,垂直材-床版である.

水平材との接合は、片側からの施工に限られることか ら、リベット接合とした.上弦材との接合は、M6ステ ンレスボルト(2本)によるボルト接合(トルク値: 6.5N・m)とした.床版との接合は、ステンレス板を折 り曲げた金具とM10ステンレスボルトを用いた、ボルト 接合(トルク値:15N・m(FRP同士),25N・m(FRP-ステンレス金具))とした.

#### (2)構成部材の材料特性

手すり部の垂直材,斜材はC85形材,上弦材はC75形 材,水平材は角パイプで構成されている.C85形材の一 連の材料試験,角パイプのせん断試験は行っていないた め,積層構成が同じである,既往研究%におけるC75の物 性値を仮定値とした.

ー体成形サンドイッチパネル床版は、コア材、スキン プレート、フランジで形成されている.FRP部材は、材 料の異方性を考慮し、弾性係数*E*、ポアソン比v、せん断 弾性係数*G*を入力した.**表**-1に、各部位の材料物性値を 示す.

11	1 沿向的小小小小正直	
	弾性係数(GPa)	39.2
溝形材 C75, C85	ポアソン比	0.20
※C85はC75と同等	せん断弾性係数 (GPa)	3.5
と仮定	引張強度(MPa)	512.0
	圧縮強度(MPa)	509.0
	弹性係数(GPa)	32.5
	ポアソン比	0.30
角パイプ	せん断弾性係数 (GPa)	3.5
	引張強度(MPa)	521.9
	圧縮強度(MPa)	458.0
	弾性係数(GPa)	32.1
	ポアソン比	0.31
GFRP フランジ	せん断弾性係数(GPa)	4.11
	引張強度(MPa)	587.7
	圧縮強度(MPa)	258.3
	弾性係数(GPa)	14.3
	ポアソン比	0.35
スキンノレート (板厚 4mm)	せん断弾性係数(GPa)	3.8
(4)(火)字 411111)	引張強度(MPa)	168.0
	圧縮強度(MPa)	146.7
	弾性係数(GPa)	15.7
スキンプレート	引張強度(MPa)	137.7
(板厚 1mm)	ポアソン比	0.36
	せん断弾性係数(GPa)	5.14
硬質発泡	弾性係数(MPa)	33.4
ウレタン	圧縮強度(MPa)	1.1

表-1 各部材の材料物性値

#### (3) 解析方法と解析モデル

静的載荷試験、手すりの載荷試験では、有限要素解析 を行って、ひずみの計測位置を検討するとともに、試験 の妥当性を検証する. 解析には, 汎用有限解析ソフト Msc Marc2018を用いて, 弾性有限変位解析を行った. 図-4,図-5,図-6に,作成した解析モデルを示す.検査路 本体の部材(上弦材、水平材、垂直材、斜材、爪先板) およびGFRPスキンプレートは、4節点板要素(厚肉シェ ル要素)とした. 部材の交差部では、オフセットを行っ て, 適切に評価できるように配慮した. コア材として用 いた硬質発砲ウレタンは、6面立方体としてモデル化し、 8節点ソリッド要素とした. インフュージョン成形にお いて樹脂の流動を確保するために、コア材の鉛直方向に は直径1mm程度の樹脂柱が20mm間隔で配置されるが、 この影響を考慮するために、樹脂柱を2節点ビーム要素 としてモデル化した.要素同士が重なる箇所は、節点共 有とした.

境界条件は,静的載荷試験ではピン支持,ローラー支 持とし手すりの載荷試験では両端ピン支持とした.荷重 は分布荷重として与えた.

#### 3. 検査路本体の静的載荷試験

## (1) 試験概要

設計荷重に対する曲げたわみを実験的に検討し、設計



(a) 全体図(b) 正面図図4C形トラス形式の解析モデル



 (a)全体図
 (b)正面図

 図-5
 逆C形トラス形式の解析モデル



図-6 C形直手すり形式の解析モデル

の妥当性,安全性・使用性を確かめることを目的として, GFRP 検査路を対象に、設計条件から設計活荷重と有効 幅員、支間長の積から計算される設計活荷重に相当する 荷重をそれぞれC形トラス、逆C形トラスおよびC形直 手摺形式に等分布荷重として載荷した.表-2に、載検査 路の設計荷重とたわみ制限 %を示す. なお, たわみ制限 は支間長 Lに対して L/100 である.

静的載荷の方法は、設計活荷重相当の砂のう(25kg/ 袋)を用いて、端から順に砂のうを敷き詰め、1 段目を すべて終えた後に、2段目に残りの砂のうをパネルごと に均等に置くようにした.準拠したFRP検査路の試験規 格で規定される支持条件は固定であるが、たわみに厳し い条件として単純支持を採用した. 図-7に、検査路本体 の静的載荷試験の状況を示す.

#### (2) 試験結果と考察

図-8に、設計活荷重載荷時のたわみ分布を示す.支間 中央部の最大変位は、C形トラス形式で-12.22mm、逆 C 形トラス形式で-9.32mm, C 形直手すり形式で-54.15mm であり、すべての形式でたわみ制限値 L/100 を満たすこ と、また、トラス形式は、直手すり形式に比べ、たわみ 量が小さく、剛性が高いことがわかる.

表-3に、設計活荷重載荷時の最大・最小ひずみを示す. 発生する最大ひずみは、トラス形式の格点部において、 1920×10<sup>6</sup>であり, GFRP 部材の破壊ひずみ(約 15,000× 10%) よりも小さく, 安全であることがわかった.

一方, C 形直手すり形式において, 実験値と解析値に 誤差が生じている. これは, 解析モデルでは, 支柱と上 弦材、水平材の接合部は、節点共有で完全剛結であるが、

<b>衣-2</b> 便宜路の取計何里とたわみ前限。				
設計荷重	支間長	有効幅員	設計活荷重	たわみ
$(kN/m^2)$	(m)	(m)	(kN)	制限
3.5	5.63	0.6	11.82	L/100

まう 於木阪の乳乳芸香したわり制限の









(b) 逆 C 形トラス形式



(c)C形直手すり形式 (d) 砂のう設置状況 図-7 検査路本体の静的載荷試験の状況

実験では、ボルト接合で、孔径とボルト径で差異があり、 変形が大きくなっていることがと考えられる. この影響 については、今後の課題としたい.

## 4. 上段手すりの鉛直・水平方向静的載荷試験

#### (1) 試験概要

GFRP 検査路の手すり部にかかる荷重を想定して水 平・鉛直方向載荷試験を行い、手すりの安全性を確かめ る.図-9に、上段手すりの静的載荷試験の状況を示す.

荷重の載荷方法は、図に示されるように、鉛直方向載 荷では、載荷荷重を4つの箇所に分け、8つの砂袋を吊 るすことで行った.水平方向載荷では、検査路のトラス 部分もしくは垂直材の上弦材接合部を鋼板とボルトで固 定し、当て板間をジャッキベースと単管パイプで接続し、 このジャッキを回転させることで荷重の載荷を行った.

直載荷では、上段手すりの最も長い格点間を対象に、 設計荷重 0.59kN/m を載荷し、水平載荷では、1つの格点 部を対象に、設計荷重0.39kN/mを載荷した.表4に、設 計荷重から計算される鉛直・水平方向載荷荷重を示す.

ひずみの結果について, 鉛直方向載荷においては, そ れぞれの検査路の対象とした格点間隔の中央の上弦材に 着目し、水平方向載荷では、トラス形式は斜材と床版部



表-3 設計活荷重載荷時の最大・最小ひずみ			
検査路形式	C形トラス	逆C形トラス	C形直手すり
計測箇所	上弦材・ 格点部	上弦材 格点部	床版 フランジ部
実験値	1920	1270	-1082
解析值	1579	1635	-244

表-5 手すりの静的載荷時の最大・最小ひずみ (×10%)

検査路	形式	C形トラス	逆C形トラス	C形直手すり
	公司	上弦材格点間	上弦材格点間	上弦材格点間
鉛直方向	回川	中央	中央	中央
載荷	実験値	140	132	44
	解析值	141	141	50
水亚卡白	箇所	斜材接合部	斜材接合部	垂直材接合部
水平方向 載荷	実験値	-504	-403	290
	解析值	-407	-311	234

との接合部付近,直手すり形式は垂直材と床版部との接 合部付近に着目した.支持条件は固定支持とした.

#### (2) 試験結果と考察

表-5に、手すりの静的載荷時の最大・最小ひずみを示 す.手すりの鉛直荷重載荷時のひずみは140×10<sup>6</sup>程度で あること、水平荷重載荷時のひずみは、-500×10<sup>6</sup>程度 であり、GFRP部材の破壊ひずみよりも十分に小さいこ



(a) 鉛直方向(b) 水平方向図-9上段手すりの静的載荷試験の状況

表-4	設計荷重から計算される載荷荷重
	(1) 秋声十百

(a) 如臣.刀问			
检本收形式	設計荷重	格点間隔	載荷荷重
快且加加加	(kN/m)	(mm)	(N)
C形トラス形式	0.59	1476.5	871.1
逆C形トラス形式	0.59	1476.5	871.1
C形直手すり形式	0.59	780	460.2

<b>(b)</b> 水平方向				
论木收心士	設計荷重	格点間隔	載荷荷重	
恢宜路形式	(kN/m)	(mm)	(N)	
C形トラス形式	0.39	925	360.75	
逆C形トラス形式	0.39	925	360.75	
C形直手すり形式	0.39	780	304.2	

表-5	手すりの静的載荷時の最大	・最小ひずみ	$(\times 10^{-6})$
-----	--------------	--------	--------------------

検査路	形式	C形トラス	逆C形トラス	C形直手すり
	体正	上弦材格点間	上弦材格点間	上弦材格点間
鉛直方向	固別	中央	中央	中央
載荷	実験値	140	132	44
	解析值	141	141	50
水亚卡向	箇所	斜材接合部	斜材接合部	垂直材接合部
水平力问 載荷	実験値	-504	-403	290
	解析值	-407	-311	234





(a)正面図(b) 側面図図-10 振動特性試験のセットアップ状況

表-6	検査路の固有振動数	(Hz)
<u> </u>		( /

検査路形式	C形トラス	逆C形トラス	C形直手すり
床版	9.77	9.89	7.57
上弦材	10.13	7.45	7.57

とがわかった. C 形直手すり形式の設計荷重載荷時のひ ずみがトラス形式より小さいのは,格点間隔が短く,載 荷荷重が小さいことに起因している.

以上より,鉛直・水平方向の設計荷重に対して上段手 すりの耐力は十分にあるといえた.

## 5. 検査路本体の振動特性試験

# (1) 試験概要

吊り下げられた 20kg の砂のうの中心が上弦材の中心 の高さ(床版上面より 1.0625m)になるように引き上げ, 吊り下げた紐を切り離すことで検査路の支間中央へ自由 落下させて振動を与えた.加速度の計測には,ひずみゲ ージ式加速度計(容量:10G)を用いた.

加速度計による計測は、支間中央部の床版下面と上弦 材の2箇所で行い、固有振動数を算出し、人が不快に感 じる振動数の範囲(1.5~2.3Hz)に抵触しないことを確 かめる.なお、加速度計の計測方向は、各部材で支配的 な方向とし、床版では鉛直方向、上弦材では水平方向と した.加速度計の向きは、床版下面においては鉛直下向 きを正とし、上弦材については内側を正とした.図-10 に、セットアップ状況を示す.支持条件は、両端ピン支 持条件とした.

#### (2) 試験結果と考察

表-6 に、得られた加速度データを FFT 解析し、GFRP 検査路の床版と上弦材の固有振動数の算定結果を示す. 表より、全ての形式、部材で、回避すべき振動数の範囲 (1.5~2.3Hz) よりも固有振動数が高いことが確かめら れた.

## 6. 検査路手すりへの衝撃載荷試験

## (1) 試験概要

この試験方法は、作業時に、安全帯のフックを検査路 にかけた状態で、検査路外へ転落する場合を想定した試 験である. 点検員の安全性を確保するために、部材に部 分的に破壊は生じても脱落しないことを検証する.

検討にあたっては、上弦材、水平材に安全帯のフック をかけた場合を想定し、点検員の体重に相当する砂のう を落下させる試験を行った. 試験では、上弦材、水平材 が衝撃荷重に対して落下しないことを確認する.

試験は、まず支点部を固定し、点検員の体重相当する 砂のう(85kg)に安全帯を装着し、上弦材、上段水平材 の支間中央部に掛け、自由落下させる衝撃載荷試験を行 い、その後、載荷箇所の損傷状況を観察した.砂のうを 落下させる際,砂のうの中心が上弦材の中心高さ(床版 上面より 1.0625m) になるように設置した. さらに,砂 のうを結ぶ紐を切り離すことで,衝撃荷重を与えた.用 いた安全帯は,標準長さ 1500mm で,ショックアブソー バー付きではない一般的なものとし,変形が生じるため 載荷ごとに新品に交換した. ひずみゲージと動ひずみ測 定器を用いて,1/20,000 秒間隔でひずみをサンプリング した.

## (2) 試験結果と考察

表-7に、手すりの衝撃載荷時の最大・最小ひずみを、 図-11、図-12、図-13に、上弦材および上段水平材に対 する衝撃載荷後の部材の、各形式における状況をそれぞ れ示す.C形トラス形式の上弦材に対する試験では、上 弦材の上フランジとウェブの角部に割れが生じた.上段 水平材に対する試験では、水平材では破損等はないが、

表-7	手すりの衝撃載荷時の最大・	最小ひずみ	(×10 <sup>-6</sup> )
-----	---------------	-------	----------------------

(a)	トはた

検査路形式	C形トラス	逆C形トラス	C形直手摺	
計測箇所	上弦材 上フランジ	斜材接合部	上弦材 上フランジ	
ひずみ	-3146	-1403	21000以上	
<b>(b)</b> 上段水平材				
検査路形式	C形トラス	逆C形トラス	C形直手摺	
計測箇所	上段水平材	上段水平材	上段水平材	
ひずみ	-2416	2004	1313	



 (a) 上弦材
 (b) 上段水平材

 図-11
 C形トラス形式





(a)上弦材 (b)上段水平材 図-12 逆C形トラス形式





 (a) 上弦材
 (b) 上段水平材

 図-13
 C形直手すり形式

上弦材に安全帯のランヤードが接触するため、上弦材の 損傷が拡大した.しかしながら、上弦材、上段水平材と もに落下などは見られなかった.

また、C 形直手すり形式の上弦材に対する試験では、 上弦材に安全帯のフックの部分がめり込むようになった ほか、上弦材の上フランジとウェブの角部に割れが生じ たが、ウェブと下フランジでの破損は見られなかった. 上段水平材に対する試験では、トラス形式と同じく、上 弦材に安全帯のランヤードが接触するため、上弦材の損 傷が拡大したが、水平材の損傷はほとんどみられなかっ た.全体的に損傷は軽微であり、部材の落下などは見ら れなかった.

一方, C 形直手すり形式では, フックの当たるタイミングによって, 大きな破壊が生じたが, 限定的な範囲であった.

以上のことから、手すり部の安全性が確かめられた.

#### 7. 実大模型の曲げ載荷実験による限界挙動の検討

#### (1) 試験概要

GFRP 検査路の構造特性,曲げ耐力および限界挙動を 検討するために,4点曲げ載荷実験を行った.図-14にセ ットアップ状況を示す.対象とした試験体は,C形直手 すり形式と逆C形トラス形式である.載荷試験では,試 験体の支持条件は単純支持とし,4点曲げ載荷を行った. 載荷点にはゴム板を設置した.

載荷装置には、容量 2,000kN,ストローク 200mmの油 圧ジャッキが取り付けられた汎用曲げ載荷試験機を用いた.変位計は、支間中央部に巻き取り式変位計(容量: 500mm)を取り付けた.

## (2) 試験結果と考察

図-15,図-16に、実大模型の破壊の状況を示す.逆C 形トラス形式では、載荷にともなって、面内方向に変位 が増大し、横倒れが生じた.破壊形式は支点側の上弦材 のボルトを起点とするせん断破壊であった.また、C形 直手すり形式では、検査路全体が鉛直方向に大きく変形 した.破壊形式は載荷点の床板部の座屈破壊であった.

図-17 に、荷重と変位の関係を示す. 逆 C 形トラス形 式では、最大荷重は 36.6kN であり、その時のたわみは 72.0mmであった. 一方、C 形直手すり形式では、それぞ れ 21.4kN、257.9mm であった. C 形直手すり形式で、最 大荷重が小さく、変位が大きくなったが、両ケースとも に、設計荷重に対して、1.8 倍以上の余裕があることか ら、十分に安全性が確保されているといえた.

今後の展望として,図-15,図-16に示したように,破 壊形式は、トラス形式では、ボルトを起点としたせん断 破壊であったことから、このような破壊形式の挙動を明 らかにするともに、その対策を検討する.一方、直手す り形式では、床板部の座屈破壊であったことから、床板 の曲げ試験を行って、曲げ変形特性を検討する.





(a) 逆 C 形トラス形式







(c) 側面図 (d) 全体図 図-14 検査路本体の曲げ耐荷力試験セットアップ状況C形 直手すり形式





(a) 全体図 (b)破壞箇所(上弦材格点部) 図-15 逆C形トラス形式荷重載荷状況





(b) 破壞箇所(床板部載荷点) (a) 全体図 図-16 C形直手すり形式荷重載荷状況



# 7. まとめ

本研究では、従来の組み立て式サンドイッチパネル床 版よりも低コストかつ軽量である一体成形サンドイッチ パネル床版を採用した GFRP 検査路の適用性を検討した. 一体成形サンドイッチパネル床版を対象に、その使用性 および安全性を検証するとともに、構造特性を明らかに することを目的として、実験的、解析的な検討を行った. これらの検討の結果、次のことがいえた.

- (1) 検査路本体の設計活荷重載荷時の静的載荷試験を行 った結果, 最大たわみは C 形トラス形式で 12.22mm, 逆 C 形トラス形式で 9.32mm, C 形直手すり形式で 54.15mm であった. すべての形式でたわみ制限値の 56.8mm (L/100) 以下となること, また, 部材に生じ る最大・最小ひずみは、最大でも1920×10<sup>6</sup>であり、 GFRP部材の破壊ひずみ(約15,000×10%)よりも小さ いことから、十分安全であるといえた.
- (2) 検査路本体の振動実験の結果からは、床版、上弦材 ともに全ての検査路形式において、回避すべき固有 振動数の範囲(1.5Hz~2.3Hz)よりも高い値となった.
- (3) 上段手すりの静的載荷試験の結果より、全ての検査 路形式において,発生するひずみは最大で 140×10<sup>6</sup>, 最小で-504×10°であり、GFRP 部材の破壊ひずみよ り十分に小さく安全であることがわかった.
- (4) 手すりの衝撃載荷試験の結果からは、フックを取り 付けた箇所において、上弦材、水平材に部分的な損 傷はみられたものの、部材の落下や、接合部の破壊 は見られなかったことから、点検員の転落に対して 耐衝撃性能が確保されているといえた. なお、フッ クの当たるタイミングにより,損傷の違いが見られ, 直手すり形式で、上弦材上フランジ部に大きな破壊 が生じたが、限定的な範囲であった.
- (5) 曲げ載荷実験の結果、トラス形式では、最大荷重は 36.6kN, 破壊は上弦材格点部のせん断破壊であるこ と, 直手すり形式では, 最大荷重は 21.4kN, 破壊は 載荷点の床板部の破壊であった.しかしながら、両 形式において、設計荷重に対して1.8倍以上の安全率 を有しており、安全であることがわかった.

以上のことから、検討した一体成形サンドイッチパネ ル床版を有するC形トラス形式GFRP検査路, 逆C形ト ラス形式 GFRP 検査路および C 形直手すり形式 GFRP 検 査路において、設計条件を満たし、十分な安全性と使用 性を有しており、実構造物に適用可能であるといえた.

# 参考文献

- 国土交通省:橋梁定期点検要領,定期点検要領, 1) 2019.3
- 大谷康史,萩原勝也,貴志友基:橋梁管理路に対す 2)

る FRP 適用に関する検討,国土交通省国土技術研究 会報告 2008, pp.183-188, 2018.

- 小泉公佑、中村一史,若林大,古谷嘉康、中井裕司, 西田雅之:トラス桁形式 GFRP 製橋梁用検査路の開発, 第 5 回 FRP 複合構造・橋梁に関するシンポジウム, pp.53-61, 2014.
- 4) 石井佑弥,中村一史,古谷嘉康,中井裕司,西田雅 之:トラス桁形式 GFRP 製橋梁用検査路の使用性と耐

荷力に関する研究, 土木学会論文集 A1(構造・地震工学), Vol.72, No.5, II 33-II 45, 2016.

5) 東日本高速道路(株),中日本高速道路(株),西日本高 速道路(株):設計要領第二集 橋梁保全編,2017.

(Received August 30, 2019)

# DEVELOPMENT OF GFRP INSPECTION PATH WITH INTEGRATED MOLDING SANDWICH PANEL SLAB

# Koji TSUJIMOTO, Minsheng YE, Yuanbin WANG, Hitoshi NAKAMURA and Masayuki NISHIDA

An inspection path made of glass fiber reinforced plastic (GFRP) has been applied to road bridge. GFRP is lightweight and has excellent corrosion resistance. The inspection path utilizing the characteristics of GFRP has been developed, and ensured servisability and safety. In this study, a sandwich panel slab which is lighter and more economical than the conventional assembled sandwich panel slab, has been investigated. The slab is made by integral molding of core material, skin plate and flange. The core material is made of urethane and the skin plate and flange is made of GFRP. There are two types of inspection path: truss type and girder type, and in the case of truss type, the orientation of the slab was studied as a parameter. Based on the NEXCO (Nippon Expressway Company) test method, a series of tests under design and impact loads were conducted on GFRP test channels with integrally molded sandwich panel slab, and servisability and safety were verified. As a result, it is confirmed that the GFRP inspection path with integrated molding sandwich panel slab is applicable because test results show sufficient safety and servisability.