瓜禾 論 亡 営	(2)
廖沂珊人目	(Z)

緊急小型車両の通行を想定した 新しい緊急橋の実験的研究

近広	雄希
有尾	一郎
小野	秀一
中沢	正利
	近 有 小 中 沢

1. はじめに

最近,九州北部豪雨(2012.7)や東日本大震災(2011.3) などの広域な地域災害をはじめ,自然災害に起因する 社会基盤構造物の被害は世界中で後を絶たない。特に, 写真-1に示す流橋や地すべり等の被害による交通 ネットワークの断絶は,被災後の復旧対応やレス キュー活動を大きく左右するため,早期回復を優先す べき課題の一つである。しかしながら,一般的な災害 現場は切迫した危険と物理的に制約された条件が多 く,工事車両や緊急車両等の進入が困難であり,十分 な作業エリアが確保できないなどの問題がある。また 各地方整備局が所持している応急組立橋を用いた交通 路復旧法でさえ,被災後の出動要請から供用に至るま で1週間以上を要する¹⁾。

一方で,橋梁パーツを予めモジュール化することに より現場施工作業を簡略化させる技法²⁾ や FRP³⁾,空 気膜⁴⁾ などの軽量素材を用いた新しい応急組立橋の 開発研究を各橋梁メーカーが行っている。しかし,こ れらの応急組立橋もまた重機や架設ヤードの使用など 現場依存性を持つため,根本的な早期復旧法の改善に は至っていない。



写真―1 集中豪雨による流橋被害例(2012.7)

以上のように,災害が多い我が国でさえ「復旧スピー ド」を最優先としたツールは乏しく,今後の被災に備 えた新しい緊急仮設システムを構築しておくことは, 必要不可欠な要件である。そこで著者らは,「人命救助」 や「緊急輸送路の確保」を主眼に,被災直後の緊急対 応性を重視し,数時間で緊急的にも仮復旧が可能な折 畳み仮設橋システム(モバイルブリッジ,以下 MB と称す)をこれまでに提案している^{5),6)}。本稿では, 現在開発中である MBの概要と実車両を用いた載荷 試験結果について報告する。

2. 緊急折畳み橋モバイルブリッジについて

MBはMichellの構造最適化問題における研究⁷⁾を ヒントに,はさみのようなX状の連鎖機構を橋梁の 構造形式に採用する緊急折畳み橋で,従来の上/下弦 材を有するトラス橋とは本質的に異なる構造体であ る。展開構造の分野ではこの機構をシザーズ機構と呼 び,はさみ状の骨組み部材をピン回動で組み合わせた 構造ユニット体から構成される。このように,構造物 全体を折り畳める構造にすることで,優れた収納性・ 運搬性・架設性を生み,これまで問題であった重機に よる組立や架設ヤードの確保が不要となり,現場ニー ズに即した施工問題に対応できると考えられる。

しかし,シザーズ構造系をはじめ折畳み構造体は仮 設ドーム,昇降機,宇宙構造物以外に積極的な活用が されてこなかった。まして橋梁構造になると自重の影 響に加えて,車両等の活荷重が問題視されるため,構 造力学上では実現不可能もしくは不安定構造物と認識 され,土木構造物への応用はこれまでに少ない。例え ば,歩道橋⁸⁾やアルミニウム合金製応急組立橋⁹⁾な どへのデザイン設計や解析的検討までに留まり,軍事 橋などの特殊な例を除いては実現に至っていない。そ のため,設計概念や力学的に未明な部分も多い。

著者を含む当研究開発グループでは、これまでに人 が渡れる程度の小型実験橋に基づいた基礎実験を実施 し、力学特性の把握や MB の設計法の構築について の基礎研究を重ねてきた^{10)~15)}。しかしながら、歩道 橋スケールでの MB の設計計算や解析手法が実スケー ルサイズのシザーズ構造体でも同等に成立するかどう かの確認が必要である。そこで本研究では、MB の使 用限界の評価として小型車両1台程度の通行を想定し た2格間部分試作機(以下 MB1.0と称す)を実験的 に試作し、力学実験を実施する。活荷重として実車両 を用いた車両通行実験をすることにより、MB1.0上 における車両位置と応力分布の変化を捉え、車両通行 時におけるシザーズ橋の安全性および力学特性につい ての評価を試みる。また, MB1.0 の簡易的設計モデル, 解析モデルを構築し,実験値との整合性を比較するこ とにより,設計モデルの妥当性を検証した。

3. 実験用モバイルブリッジの概要

車両通行を想定したモバイルブリッジの2格間実験 橋(MB1.0)の概略図を図―1に示す。MB1.0は、2 つのシザーズユニットが連なる下路橋タイプの折畳み 可能なシザーズ橋である。展開後(シザーズ展開角: 60°の場合)、全長 6.98 m、全高 2.00 m を想定しており、 本体フレームとシャフト、ピン等の構造部品を含め全 重量 8.50 kN(867 kgf)となった。軽量化のために、 シザーズ構成部材にはアルミニウム合金 A6N01 材を 用い、車両走行路には押出材からなるアルミニウム合 金 A6063 材の床版を用いている。アルミニウム合金 製床版は、自重低減のために1枚当たりの幅を1車輪 相当に制限しており、シザーズ1格間につき左右輪分 の2枚が敷設されている。また格間ごとの床版同士は 溝形材をベースとしたジョイント材を介して連結され ている。



MB1.0の収納状態からシザーズ展開完了までの様 子を写真-2(a)から(d)にそれぞれ示す。展開構 造体であるMB1.0は、写真-2(a)のように収納時 にはコンパクトに折り畳まれ、横倒しとした状態で保 管が可能である。使用の際には、本体シザーズ部を架 台部から起立させ、展開することにより橋となる(写 真-2(b)-(d))。収納時に折り畳まれた状態であっ たアルミニウム合金製床版は、シザーズ部材の展開動 作に連動して展開され、展開完了後に走行路となる。 このことにより、シザーズ展開後に床版を敷設する時 間が省かれ、架設時間を大幅に短縮することができる。 展開されたアルミニウム合金製床版は格間ごとに定尺 長で設置され、ジョイント材がシャフト上に重なる形 で固定され、弦材のように橋を補強する構造となる。



(a)収納状態

(b)展開前



(c)展開動作中 (d)展開完了写真-2 展開/収納時の挙動

4. アルミニウム合金製床版の耐荷力実験

車両通行実験用走行路であるアルミニウム合金製床 版の曲げ耐荷力および特性について評価した。

(1) アルミニウム合金製床版概要

車両走行用のアルミニウム合金製床版を**写真**-3に 示す。アルミニウム合金製床版は1枚当たり全長 3200 mm,幅500 mmであり,両端部には脱輪防止縁 部が備わっている。材質はA6063-T5 材を用いており, 幅200 mmと幅100 mmの押出中空材を溶接接合する ことにより構成している。1枚当たりの重量は0.49 kN (50 kgf)である。



写真-3 車両走行用アルミニウム合金製床版(星軽金属工業㈱提供)

(2) 実験概要

アルミニウム合金製床版1枚当たりの輪荷重に対す る耐荷力を把握するため、3点曲げによる耐力実験を 実施した。ジョイント部とアルミニウム合金製床版の 接合部である両端ピン部に φ 20 mm の丸鋼を通し、 MB1.0上での支持状況を再現した。荷重は試験機に より、アルミニウム合金製床版の中央部に与えた。載 荷板は、Eurocode の橋梁デザインよりタイヤ接地面 相当の 175 mm×175 mm の鋼板とゴム板を使用した。

(3) 実験結果

アルミニウム合金製床版中央部の載荷点位置におけ る荷重 – 変位曲線を図—2に示す。縦軸に試験機に よる与えた荷重(kN)を,横軸に試験機ヘッド部分 の変位(mm)をそれぞれ示す。1 kN まで0.2 kN 刻 みで,1 kN 以降は1kN 刻みで荷重14 kN を計測後, 除荷し再び残留ひずみ,アルミニウム合金製床版の変 形状態を確認した。除荷後,変位10 mm ごと増加さ せた。最大荷重15.1 kN 付近でアルミニウム合金製床 版は表面にセル状の座屈を生じ耐荷力を失った。最大 荷重時におけるアルミニウム合金製床版の中央たわみ は117.3 mm であった。



(4) 中央断面における応力分布状態

アルミ合金床版の中央部における応力分布図を図— 3に示す。図—3上図の赤くマークされた箇所はひず みゲージを貼付した位置を、図—3下図は各荷重値 が 4.5kN, 5 kN, 5.5 kN 時の中央断面における応力分 布図を、それぞれ示す。応力分布図において、縦軸は 応力値 (MPa)、横軸は断面中央からの距離 (mm) をそれぞれ示す。また図中の赤ラインは、JIS 規格に より最低保証される A-6063 材の降伏応力である σ_y = 110 MPa を示す。

図-3より,荷重値が5kN時に下面側の凸状部が 先行して降伏した。よって,今回のアルミニウム合金 製床版1枚当たりの使用限界荷重は5kNまでである ことが確認でき,MB1.0上において,左右輪で10kN 以内の軸荷重を持つ車両の通行が可能であることが示 された。



5. 小型車両を用いた静的載荷実験

(1) 実験概要

単純梁状態とした MB1.0 を用いて車両通行実験を 実施した。ひずみ値は前輪,車両中央,後輪が特定箇 所に来た場合に停車し,静的に計測した。表—1に MB1.0上での車両停車位置を示す。車両停車は1格 間目の床版中央部,本体中央部に着目し,5パターン で測定した。車両はスロープを通り MB1.0内に進入 し,架台側の設置したスロープを通過する。ひずみゲー ジは応力集中が生じると考えられるピボット部および ヒンジ部周辺およびその上縁と下縁部分にそれぞれひ ずみゲージを貼付した。

表一1 車両停車位置

Measure condition			
А	FW is the center of first slab		
В	Middle of the vehicle is the center of first slab		
С	FW of the vehicle is the center of MB		
D	Middlle of the vehicle is the center of MB		
Е	RW of the vehicle is the center of MB		

℁ FW=Front wheel, RW=Rear wheel

車両はホンダ製 STREET と日産製 AD バンの2種 類の車両を用い、3ケースの荷重を与えた。使用した 車両重量の概要を表-2に示す。STREET は全長× 全幅×全高が 3195 mm×1395 mm×1870 mm, 重量 が7.9 kN, 車軸間距離は 1900 mm からなる。運転手 込みで 9.6 kN および 11.8 kN の2通りを計測した。

Case	Vehicle	Loading condition (kN)			
		Total	Front axle	Rear axle	
1	STREET	9.6	5.2	4.4	
2	STREET	11.8	6.3	5.5	
3	ADvan	13.8	7.5	6.3	

表一2 車両概要

AD バンは全長×全幅×全高が4370 mm×1895 mm ×1510 mm, 車量が12.3 kN, 車軸間距離は2535 mm からなり, 運転手を含み最大重量は13.8 kN であった。

(2) 平面骨組解析概要

本解析は Autodesk 社の CAD 内に連動する内部プ ログラミング (ANSYS) を用い, 骨組解析を行った。 本車両通行実験は車両通行に耐える使用限界内での使 用を前提としているため,解析は全て弾性解析とした。 また要素は全て梁要素を用いた。

①解析条件

解析モデルを図―4に示す。便宜上,節点Aから Hを定義する。図―4(a)は床版を考慮したモデル, 図―4(b)は床版を考慮していない簡易解析モデル である。部材交差部であるヒンジおよびピボットにつ いては,図―5に要素モデルを示すように,回転を 許容する要素を節点に共有させることでシザーズの連 結を再現している。また床版については,節点AB間 およびBC間に対してそれぞれ梁要素を与えている。 要素端部をモーメントフリーなピン結合とすることに より,MB1.0を簡易的に模している。図―4(a)より, 床版を考慮したモデルでは,アルミ合金床版上におい て車両が停車した位置に相当する場所に輪荷重を作用 させる。図―4(b)より,簡易解析モデルでは,ア ルミ合金床版に作用した車両重量を,シザーズ部材が



交差するピン接合部(点 A, B, C)に等価節点外力 として作用させる。境界条件として,両端部のシャフ ト部である点 A と点 C をピン固定とし,単純梁状態 とする。

(3) 車両走行実験結果

実験および解析結果として,MB1.0中央部に前輪 が一致した Case C の着色したひずみ分布を図—6に, MB1.0中央部に車両の中央部が一致した Case D の着 色したひずみ分布を図—7にそれぞれ示す。横軸は 車両進入部からの距離を示し,縦軸は部材に発生した ひずみ分布を示す。また図(a)は赤く着色した「^」 型に配置された部材のひずみ分布を,図(b)は着色 した「V」型に配置された部材のひずみ分布状態をそ れぞれ表す。グラフ内において実験値は点で,床版を 考慮したモデルの解析結果は実線で, 床版を考慮して いない簡易モデルの解析結果を破線で,それぞれ示す。

実験および解析結果より,「<」型に配置された部 材が車両による荷重に対して抵抗し,「>」型に配置 された部材にはほとんどひずみが生じていない。これ は,「>」型に配置された部材の端部はフリーな状態 であるため,ほとんど抵抗しなかったと考えられる。

「「
「
」型に配置された部材に着目したとき,部材中
央部の縁ひずみにおいて最大値/最小値が確認され
た。これは部材中央部でシザーズ部材に対する曲げひ
ずみが最大値/最小値を取るためであり,人用実験橋



(a) 床版を考慮した解析モデル



(b) 骨組のみの簡易解析モデル図-4 平面骨組モデル





(a) (a)
 (b)
 (b)
 (c)
 (c)

による既往研究^{10)~12)}と同様の傾向が得られた。ま た図—6(a),図—7(a)より,車両重量の変化に 伴い部材中央部の上/下縁ひずみ分布は増加している ことが確認できる。最大ひずみは,ADバン(13.8 kN) 積載時で512 $\mu\epsilon$ と弾性範囲内に収まった。同車種を 用いたSTREETでのひずみ増分変化に着目すると, 2.2 kNの輪荷重増加に伴い発生したひずみが8から 13%ほど増加した。また車両の重心位置がある格問上 において,50 $\mu\epsilon$ から100 $\mu\epsilon$ ほど圧縮ひずみの方が 引張ひずみに比べ大きいことが確認できる。これは車 両の重心が位置する格間上の部材に対して圧縮力が作 用するためと考えられる。

「∨」型に配置された部材に注目したとき,端部か らピボット部分までは無応力であるが,ピボット部か らヒンジ部にかけひずみが生じている。これはピボッ ト接合部において内力が生じるため,ピボット-ヒン ジ間において,軸力が生じているためだと考えられる。 図-6(b)と図-7(b)では共に10µ程度のひずみ が確認でき,軸力として250N程度の力が作用してい ることが分かる。

(4) 解析結果および実験値との比較

解析モデルが結果に与える影響について比較した。 図一6,7より,床版を考慮した解析モデルの方が簡 易解析モデルより3%から6%ほど高いひずみ分布を 示した。よって二つの解析モデルからは大きく異なっ た結果は生じないことが分かった。またひずみについ て実験値と解析値と比較すると,ひずみの分布傾向が 局所的に異なる部分はあるものの,両モデルとも最大 もしくは最小ひずみを6%程度の誤差で捉えられてお り,解析結果は実験値に比べ安全側の結果となった。

以上のことから,車両積載時における部材のひずみ 分布は,車両から伝わる輪荷重を等価節点外力として 作用させることで簡易的にかつ設計上安全側で算定す ることができると分かった。

6. シザーズの平衡力学理論モデルへの反映

既往の研究^{5).10}においてシザーズ構造体の設計は 梁理論をベースに行われていた。そこで本節では簡易 解析モデルの考え方を応用し、車両通行を想定したシ ザーズ構造体の設計モデルの構築について検討する。 図-8(a)に床版を組み込んだ単位シザーズモデルを、 図-8(b)に単位シザーズと床版を独立させた FBD を示す。図-8(a)より、節点 AB 間に床版を敷く ことにより、車両通行が可能となる。図中に示す輪荷 重により、床版には図-8(b)のように支点反力が 発生する。床版に生じた支点反力は単位シザーズ本体 に外力として伝達される。床版から伝わる輪荷重は車 輪位置によって変化するため、シザーズ部材および床 版に発生する応力とひずみの分布は車両位置に伴い変 化する。



(1) 単位シザーズの力学

単位ユニットからなる1格間シザーズのFBDを図 -9に示す。図中のピン各点に作用する力(H_i, V_i) の力の釣合式を導く。図中の点Cが回転を許容する ピン結合されたピボットが存在する。水平方向と鉛直 方向の力の釣合いより、次の式(1)が求まる。

$$\sum H = H_{A} - H_{B} + H_{D} - H_{E} = 0,$$

$$\sum V = V_{A} - V_{B} + V_{D} - V_{E} = 0$$
(1)

各節点に対するモーメントの釣合式を立てると,以 下の式(2)を得る。

$$\sum M_{atA} = (H_D - H_E)2h + (V_B + V_E)\lambda = 0,$$

$$\sum M_{atB} = (H_D - H_E)2h + (V_A + V_D)\lambda = 0,$$

$$\sum M_{atD} = (-H_A + H_B)2h + (V_B + V_E)\lambda = 0,$$

$$\sum M_{atE} = (-H_A + H_B)2h + (V_A + V_D)\lambda = 0$$
(2)

シザーズを構成する各部材(AE, DB)に着目し、 ピボット(C点)回りのモーメントの釣合式を立てる。



図-9 単位シザーズの FBD

$$Memberof AE: M_{c} = -H_{A}h + V_{A}(\lambda/2) = H_{E}h - V_{E}(\lambda/2),$$

$$\therefore (-H_{A} - H_{E})h + (V_{A} + V_{E})(\lambda/2) = 0,$$

$$Memberof DB: M_{c} = H_{D}h + V_{D}(\lambda/2) = -H_{B}h - V_{B}(\lambda/2),$$

$$\therefore (H_{B} + H_{D})h + (V_{B} + V_{D})(\lambda/2) = 0$$
(3)

以上の8つの式を整理し、行列形で表示すると、

式(4)からなる関係式を得る。ここに、 $S=Sin \theta$ = λ/L , $C=Cos \theta$ = 2h/L となる。式(4)に境界条件、 荷重条件を考慮することで未知の支点反力を算定する ことが可能となる。各部材に発生する断面力は、算出 した反力(H_i , V_i)を用いると、式(5)のように軸 力とせん断力の関係が導出される。

$$\begin{cases} N_{i}\sin\theta + S_{i}\cos\theta = -H_{i} \\ N_{i}\cos\theta - S_{i}\sin\theta = -V_{i} \end{cases} \longrightarrow \begin{bmatrix} \sin\theta & \cos\theta \\ \cos\theta & -\sin\theta \end{bmatrix} \begin{cases} N_{i} \\ S_{i} \end{cases} = -\begin{cases} H_{i} \\ V_{i} \end{cases}$$
$$\therefore \qquad \begin{cases} N_{i} \\ Q \end{cases} = -\begin{bmatrix} \sin\theta & \cos\theta \\ Q & -\sin\theta \end{bmatrix} \begin{cases} H_{i} \\ W \end{cases}$$
(5)

$$\left\{S_{i}\right\}^{-}\left[\cos\theta - \sin\theta\right]\left\{V_{i}\right\}$$

(2) 理論計算値との比較

車両実験の各荷重ケース時に対応した理論計算およ び実験値と解析値によるひずみの値を表-3に示す。

Case	Experiment		FE analysis		Scissors theory	
А	- 285	215	-247	215	-207	203
В	- 487	374	- 483	421	- 406	396
С	- 550	411	- 596	517	-511	499
D	- 459	486	- 552	497	- 487	475
Е	- 468	346	- 491	476	- 462	452

表--3 ピボット部(D点)におけるひずみ値

ひずみの値は1格目のピボット部であるD点に着目 した。活荷重はADバン(13.8kN)である。また解 析値はアルミニウム合金製床版を考慮した結果を示 す。理論計算の結果に着目した場合,実験値および解 析値と比較すると軸ひずみによる影響が少なく,引張 域と圧縮域で近似した値が得られているため,曲げひ ずみが支配的であると考えられる。実験結果と比較し た場合, Case A と B の最小値で 20%から 25%程度 の誤差は生じたものの,残りの車両載荷位置 Case C から E では 10%程度の誤差内に収まり,簡易的に最 大/最小縁ひずみを予測する設計モデルとして妥当な 結果を得た。

7. おわりに

本研究では,MBの実スケール実験橋 1.0 を用いて, 基本的な伸縮動作および車両通行時における力学的特 性について検討した。本研究より明らかになったこと 以下にまとめる。

- ・最大荷重 13.8 kN に対して MB1.0 が使用限界範 囲内であることを確認し、車両通行時の安全性を 示した。
- ・今回使用したアルミニウム合金製床版は、1枚当たり10kNの荷重まで耐えられることが分かった。
- ・骨組解析を用いて, 簡易解析モデルの妥当性を示し, シザーズの理論モデルに適用できた。
- ・今後はより厳密なモデルを理論モデルへと反映
 し、設計時の予測精度を向上させる。

謝辞

本研究は研究代表者有尾一郎の科学研究費基盤研究 (B)の研究課題の成果の一部であり、関係各位に深 謝する。また,MB1.0の試作とアルミニウム合金床版 の実験供試体にあたり星軽金属工業(株)と(株)アカシンの 協力を頂いたので,ここに深く感謝申し上げる。さら に,MB開発にあたり、貴重なご意見・ご指導を頂い た多くの関係者に感謝申し上げる。

JCMA

《参考文献》

- 1) 稲垣考:応急組立橋の架設と供用上の課題,橋梁と基礎, Vol.46, No.8, pp.87-90, 2012
- 松尾エンジニアリング(株):災害復旧用の橋として威力発揮, IHI 技報, Vol.51, No.4, 2011
- 3) FRP 橋梁設計技術小委員会: FRP 橋梁設計技術小委員会報告書,構造工学技術シリーズ, No.53, 2006

- 4) 鈴木圭:超軽量エアービームの災害復旧への活用、橋梁と基礎、 Vol.46, No.8, pp.111-114, 2012
- 5) 有尾一郎, P. Pawlowski・J. Holnicki:災害用の軽量展開構造系の設 計概念と構造解析,全国大会年次学術研究講演,CD-ROM,2007
- 6) 中沢正利,有尾一郎,谷倉泉,小野秀一:MFM 概念とそれを応用したモバイルブリッジの研究開発,土木学会全国大会第一部門,CD-ROM, 2009
- 7) 有尾一郎, Kim.H.A.: 3次元空間における形態形成の Michell 問題, 日本機械学会最適化シンポジウム講演論文集, Vol.7, pp.179-184, 2006
- 8) 西山健一,石井信行:張力安定構造を用いた伸縮式橋梁デザイン,構造工学論文集,Vol.45A,pp.589-596, 1999
- 9)和光太郎, 笠野英行,今井里織,依田照彦:展開可能なアルミニウム 製応急橋に関する基礎的研究,土木学会第59回年次学術講演会,CD-ROM,愛知工業大学,2004
- 10) 古川祐輔,有尾一郎,田中義和,近広雄希,作野裕司,椿涼太:シザーズ機構を持つモバイルブリッジの架設動的実験とその解析,広島大学 大学院工学研究院研究報告,Vol.59, No.1, 2010
- 11) 有尾一郎,田中義和,中沢正利,古川祐輔,近広雄希:高効率で折畳 める橋構造物の開発研究(解析編),第25回 JAXA 宇宙構造材料シ

ンポジウム, pp.104-107, 2009

- 12) 田中義和,有尾一郎,中沢正利,古川祐輔,近広雄希:高効率で折畳 める橋構造物の開発研究 (実験編),第25回 JAXA 宇宙構造材料シ ンポジウム, pp.108-111,2009
- 13) 中沢正利, 有尾一郎:シザーズ構造を応用した応急展開橋の力学特性, 安全問題研究論, Vol.5, pp. 133-138, 2010
- 14) Masatoshi Nakazawa, Ichiro Ario : Structural Characteristics of Scissors type-Emergency Bridges, Australian Small Bridges Conference, Gold Coast, 2012
- 15)近広雄希,有尾一郎,田中義和,中沢正利:スマートブリッジ概念に 基づく折畳み型の緊急復旧対策用モバイルブリッジの研究開発,広島 大学大学院工学研究科研究報告, Vol.60, No.2, 2011

お断り

この JCMA 報告は,優秀論文賞を受賞した 原文とは一部異なる表現をしてあります。