

# I-60 ポニートラス橋の二三の性状に就いて

早稲田大学 正員 堀井 健一郎  
 全上 学生員 ○倉方 康夫  
 全上 全上 柴田 定昭

ポニートラス橋の強度試験の測定を行った際、荷重の移動によって上弦材及び吊材に交番性の主構面外曲げ応力をたまたま測定した。かかる水平曲げの発生機構、及び上弦材水平曲げ剛度と垂直材及び床桁から成る半ラーメンの剛度との関連を調べるために実験を行った。

実験用模型 上述の水平曲げ応力の原因として次の事項を想定する。[I]半ラーメンの床桁部分の載荷重によって、床桁が沈むと吊材の頭部が橋内側に移動し、上弦材をその方向に引込む為に上弦材と垂直材に2次曲げを生ずる。[II]それと共に、上弦軸力が載荷重による変形等で部材軸と偏心して作用する時に上述の現象が生ずる。强度試験を行った実橋は Bow String 型式であるが[I][II]と考えた事を純粹に検討し得るよう、主構はトラスを組まずに fig.1 の構造系に置換して模型を作製した。

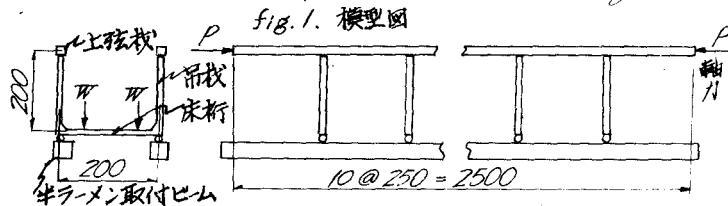


fig.1. 模型図

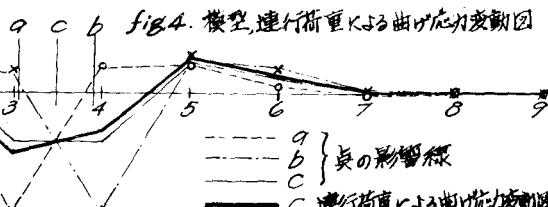
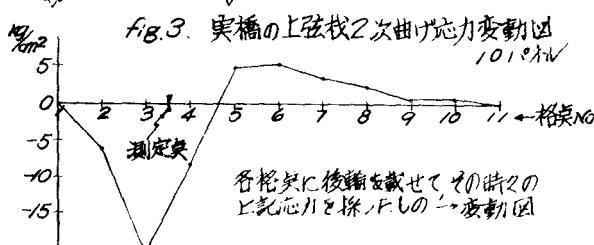
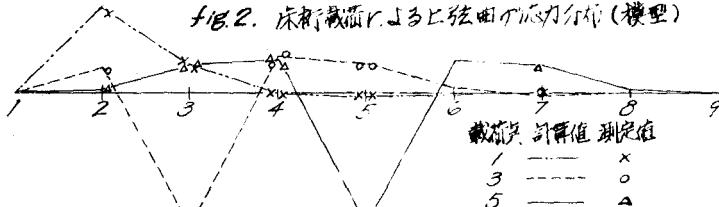
断面寸法 mm.	
上弦材	5 × 10
垂直材	10 × 10
床 桁	8 × 6

実際の測定では、斜材には殆んど主構面外曲げは測定されなかつたのでこの影響は一応微少として無視した。上弦材に軸力を導入する装置は模型本体と別に作成した。

## 実験結果

<実験(I)に就いて> この場合、軸力は導入しない。計算結果(早大電子計算機TOS-34C.3/21.にて)を実験値と共にfig.2に示した。fig.3は実橋の上弦水平曲げ測定値である。荷重は10t トラック

台であった。模型の水平曲げ影響線及び運行荷重による床の水平曲げの変動を求めた結果はfig.4である。水平曲げ影響線には実験値を記した。計算値と実験値とはかなり良く一致しているので、この影響線を用いて計算した運行荷重に



よる水平曲げ応力変動図と実橋の測定値とを比較して一致していれば、こゝに想定したような機構で水平曲げが発生しているとみてよいであろう。実橋は Bow String, 模型は平行弦であることを考慮して比較すればかなり一致しているようである。

〈実験Ⅲに就いて〉 この実験は、軸力の上弦水平曲げに対する影響を調べる為のものである。

実験は (A)軸力だけ、及び(B)軸力と床板載荷を同時に行った場合を実施した。この実験値は図5. ~6.に示す。(A)の場合、実際には製作上の誤差等が含まれており、本来出ない善の上弦水平曲げや垂直弦頭部の横力が生じている。(B)の場合には、床板載荷によって上弦材の水平移動が生じた時、これらの現象は一層顕著に現われる。特に載荷点附近の上弦材はその影響を受けける。

〈実験結果の総合〉 模型は以上の実験の現象が顕著にならうように断面を決定している。但し、これは床板載荷による上弦水平曲げや水平変位が大きく出る為であり、上弦材に対するバネ支点としての半ラーメンの働き方は、実際とはほど相似させてある。

従って、(B)の際の上弦材の現象は、実橋より顕著で、実橋ではこれ程顕わではなかろう。しかし、[I]の現象と想定される上弦水平曲げは、実橋でたまたま測定した所  $0.256 \text{ t}^m$  程度であり、垂直弦の曲げにより測定したものによつて垂直弦頭部に作用する横力は  $0.17 \text{ t}$  程度であった。又[I]の想定に基き他の橋に就いて計算した所、荷重状態によつては前者は

$0.63 \text{ t}^m$  後者は  $0.26 \text{ t}^m$  程度となつた。走行荷重によるこれ等の交番性の曲げや横力は、ボニートラス橋の上弦の水平振動を生ずる原因となっていると思われる。床板載荷によつて上弦水平移動を防ぐには、床板剛性を増し、垂直弦剛性を減せばよいが、垂直弦の剛性は実橋では半ラーメン剛度に大きく影響する為で、垂直弦剛性を減することは、往復に対する安全率を落とすことになる。従つて半ラーメンの剛度については留意すべきである。現行の鋼造路橋示方書には、半ラーメン剛度に対する規定はないが、DIN 4114 の如く、半ラーメン剛度は上弦材の性状と対比させて規定すべきものと思ふ。

最後に、本実験に際して協力していただいた、花里、保坂兩君に対し深く感謝の意を表する次第である。

Fig. 5. 上弦材に於ける  
軸力と水平変位との関係

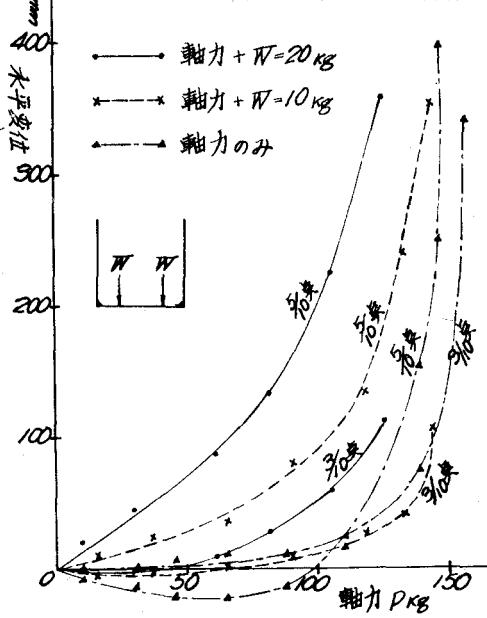


Fig. 6. 上弦材立柱に於ける  
軸力と曲げ応力との関係

