

# I - 3 ト拉斯ドランガーブリッジの設計について

大阪大学工学部 正員 赤尾 親助  
曰立造船 KK. 正員 ○榎木 通男

## I. 意旨:

ランガーブリッジの吊材を斜めに配置してト拉斯化することによって、ト拉斯の特性を加えたランガーブリッジの新形式である。

ト拉斯ドランガーブリッジについて、設計例をあげて、その特性を述べる。

本設計例は、図-1. に示す如く、両端3格奥ずつを除く中央部7格奥の吊材（斜材）をト拉斯化したもので、斜材を引張材として構成した。

本文では、斜材が圧縮側になつた時の処理方法及び諸部材力、影響線の計算結果の概要を述べ、多少の考察を加えた。計算方法その他詳細については、講演時にゆずる。

## II. 斜材が圧縮側になつた時の処理方法:

本設計例では、死荷重載荷では、全斜材が引張側にひろがり、部分荷重に対しては、圧縮力が生じた。半径間載荷状態では、先ず、 $D_{se}$

が圧縮側となり、次は  $D_{ce}, D_{re}, D_{er}, D_{cr}$

$D_{sr}$  (図-1 参照)。順で圧縮力を受けることになる。斜材を引張材として構成したので、

斜材が負担出来る圧縮力は、死荷重によって生じてから引張力以下に限定される。故に、その限度を越える荷重に対しては、最終的には図-2. に示す様な系に移行することになる。この極限系に限度を越える荷重が作用するものとして、設計検討した。

この極限系は、内的一次不静定構造で、普通ランガーブリッジの性状に類似する故、比較ランガーブリッジとして、この解を用いた。

## III. 設計要項:

支間: 98.7 m, 有効幅員: 3.6 m

主構間隔: 4.2 m, 橋塔: 2等塔

上弦格奥は  $f = 14.5$  m の放物線上にあるものとし、骨組軸と補剛筋軸との偏心を 0.5 m とした。格間割合  $14@7.05$  m

## IV. 諸部材力影響線及び考察:

### a. 上弦材:

図-3. は斜材をト拉斯に組んだ格奥上の上弦材部材力影響線であるが、着目奥附近

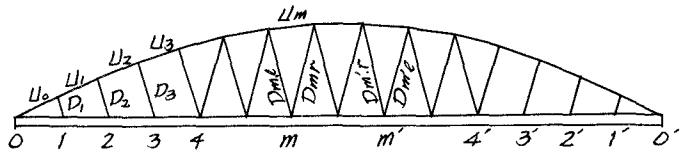


図-1. ト拉斯ドランガーブリッジ

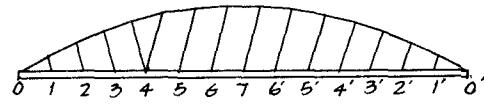


図-2. 極限系

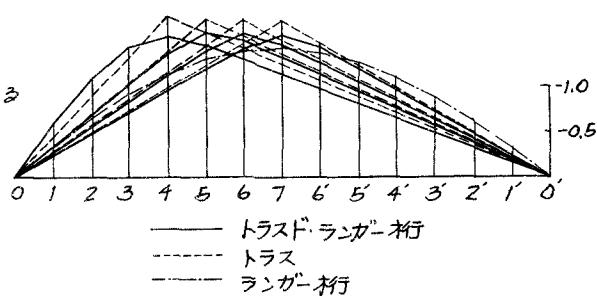


図-3.

以外は略トラスの場合と同様である。又、普通ランガー桁の上弦材部材力とも略同じであることがわかる。

### b. 斜材

図-4. はトラスに組んで斜材の部材力影響線である。中央部の斜材( $D_{60}$ ,  $D_{45}$ ,  $D_{30}$ ,  $D_{15}$ )ではトラスの斜材影響線に近いが

$D_{45}$ ,  $D_{30}$ では格差1, 2, 3, の斜材をトラス化しながら影響があらわれ、影響線面積を正負共に大きくしている。

ランガーハンギングと比較すると、本形式の特徴から、当然大きく異なり、影響値も大きくなるが、死荷重に対しては正負が相殺する為 斜材を引張材とした時、ランガーハンギングと同等又はそれ以下である。

### c. 補剛桁

図-5. は補剛桁の格差曲げモーメントの影響線を示す。普通ランガーハンギングの場合と比較すると、特に中央部に於て影響値が著しく小さい。端部附近の格差モーメントは、普通ランガーハンギングの場合に近づくが、尚可成りの減少が見られる。

図-6. は補剛桁の軸力影響線を示すが、普通ランガーハンギングの場合に近い。

### V. 補剛桁曲げモーメント:-

図-7. は補剛桁の活荷重曲げモーメントを示す。Ⅱ項で述べた様に全荷重をトラスドランガーハンギングに負担出来ない為、普通ランガーハンギングの場合に近づいたが、尚可成りの減少が見られた。

### VI 結び:-

本設計例より得られたトラスドランガーハンギングの特徴をまとめると、(1) 補剛桁の曲げモーメントが著しく減少する。

(2) 全吊材を斜めに配置することにより、上弦材の軸力が略一定となり、同一断面で設計出来る。(3) 死荷重が活荷重に比して相当大なる値を示さない限り斜材は圧縮力を受けることになり、何らかの配置を講じなければならぬ。(4) 刚性の増大が期待出来る。[以上]

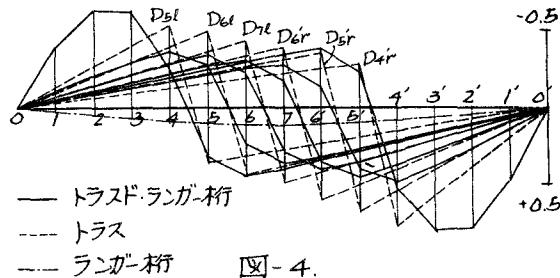


図-4.

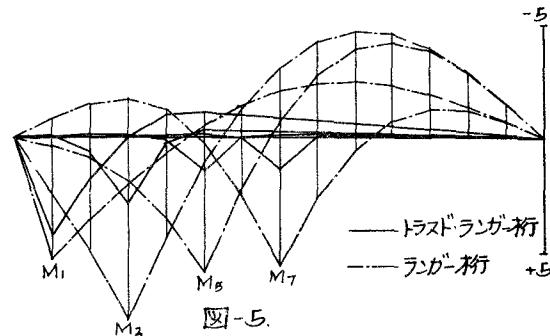


図-5.

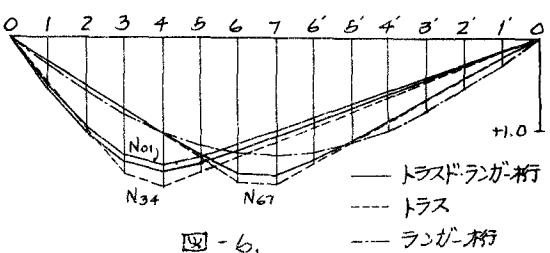


図-6.

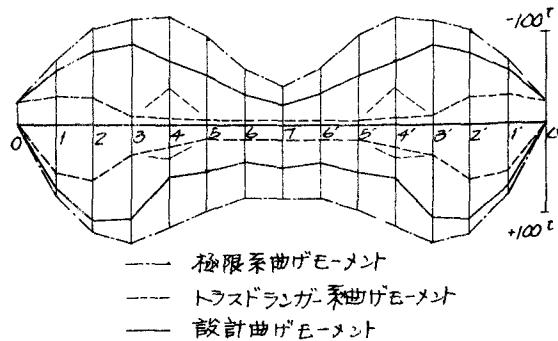


図-7.