

## 曲線工型はりの横倒れ座屈崩壊に関する一実験

大阪市立大学・工学部 正員 中井 博  
" " " 〇事口寿男

### 1. まえがき

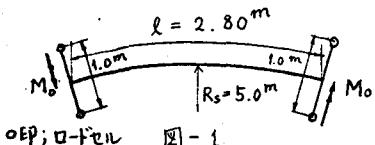
著者らは、曲線工げた構の横倒れ座屈をつり合い分岐の問題として理論的に解析を進めてきたが、曲線工げた構の場合、①幾何学的非線形性、②材料的非線形性が直線げたと比べて顕著に現めれるため、直線げたと異なった横倒れ座屈現象を呈するものと思われる。

そこで、比較的曲率半径が小さい工げた模型を製作し、曲線工げたの横倒れ座屈崩壊に関する実験を試みたので、本文で報告する次第である。

### 2. 実験内容

1) 供試体 写真-1は実験桁の全景を示したものである。スパンは2.8m、曲率半径は5.0mである(中心角0.56 rad)。表-1に実験桁の断面寸法を示すが、断面は2軸対称断面であり、フランジ幅が、6cm, 10cm, 12cmの3種類の実験桁を用いた。腹板厚さは、実験中腹板面外への座屈波形が生じないように決定した。また、材料はいずれもSS-41材であり、引張試験結果によると、 $\sigma_y = 3000 \text{ kg/cm}^2$ である。

2) 実験方法 実験桁は写真-1に示すように、試験ばかりと載荷ばかり(張出部)から構成しており、載荷ばかりに鉛直荷重(50tonジャッキ2台使用)を作用すると、図-1に示すように、曲線工型ばかりの両端に外力等曲げモーメントが作用することになる。支点上ではねじりモーメントが生ずるが、アップリフトが生じないよう配慮している。



境界条件  
 $w = v = 0$   
 ネジリ率 = 0  
 $M = M_o$   
 (両端支)

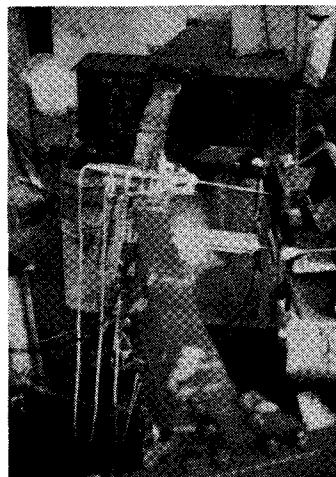


写真-1

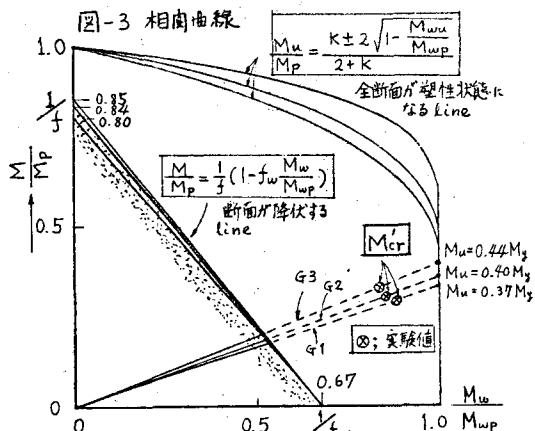
表-1 実験桁 断面定数

	G-1桁	G-2桁	G-3桁
$b$ (mm)	60	100	120
$h$ (mm)	380	380	380
$t$ (mm)	10	10	10
$t_w$ (mm)	10	10	10
$t_b$ (mm)	46	28	23

3) 測定方法 ひずみ測定は写真-1に示す位置に、ひずみゲージ(单軸5mm長)を貼付した。図-1に示す荷重状態でも、曲線工型ばかりには曲げによる応力とモーメント拘束による応力が生ずるため、フランジの横断面方向に3枚づつゲージを貼付してある。また、変形量(水平方向変位 $u$ 、鉛直方向変位 $v$ 、ねじり角 $\beta$ )の測定は、写真-1に示すように、スパン中央断面に差動トランスを5ヶ所取り付けて行なった(変位精度 $1/100\text{ mm}$ 、角度精度 $1/100^\circ$ )。

### 3. 実験結果と考察

図-2はG-2桁のスパン中央断面のせん断中M(t·m)心(S)における作用モーメントと水平変位(w),鉛直変位(w),ねじり角(β)の関係を示したものである。この図より,  $M = 6.3 \text{ t} \cdot \text{m}$ で, 水平方向の変形が大きくなり, ねじり角も著しく増大しているので横倒れ座屈の挙動を呈していると思われる。また, 図中の点線は弾性範囲内における理論値<sup>2)</sup>であり, 実験値とよく一致している。表-2は各実験桁について得られた横倒れ耐荷力( $M_{cr}'$ )を記してある。また, 各種参考荷重の計算値も併記してある。図-3は文献<sup>3)</sup>より求めた曲げと曲げねじりモーメントが共存する場合の  $M/M_p - M_w/M_{wp}$ , および  $M_u/M_p - M_{uw}/M_{wp}$  の相関曲線であるが, 図中に  $M_{cr}'$  をプロットすると, 非弾性座屈であり, かつ, 横倒れ耐荷力は極限状態における耐荷力よりも小さいことがわかる。また, 図-4は道路橋示方書による直線桁の横倒れ座屈応力度を示したものであるが, ちなみに実験結果の値をプロットして考察すると, 曲線工型桁の横倒れ耐荷力は直線桁の耐荷力よりもかなり低下するようと思われる。詳細については講演発表当日行なう。



- 参考文献 1) 中井・事口; 関西支部年次学会 I-17, 昭48.6  
 2) 事口・中井; 土木学会第28回年次学会 I-95, 昭48.10  
 3) 小松・中井・佐伯・加藤・川上; 連続曲線桁模型に関する実験的研究, 土木技術, 昭39.9  
 4) 道路橋示方書・同解説, 日本道路協会, 昭48.2

図-2 荷重・変形曲線(G-2)

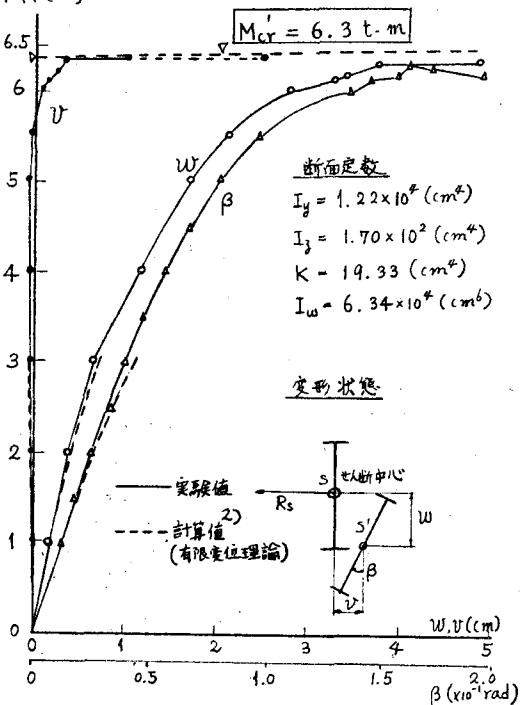


表-2 耐荷力と各種計算値

	G-1桁	G-2桁	G-3桁
$M_y$	13.7 t·m	18.3 t·m	20.5 t·m
$M_{cr}'$ (曲線筋の式) (計算値)	5.5 t·m	10.8 t·m	15.1 t·m
$M_{cr}'$ (実験値)	4.6 t·m	6.3 t·m	7.8 t·m
$M_{cr}'/M_y$	0.33	0.34	0.38

$$(G_y = 3000 \text{ kg/cm}^2)$$

図-4 横倒れ座屈応力度

