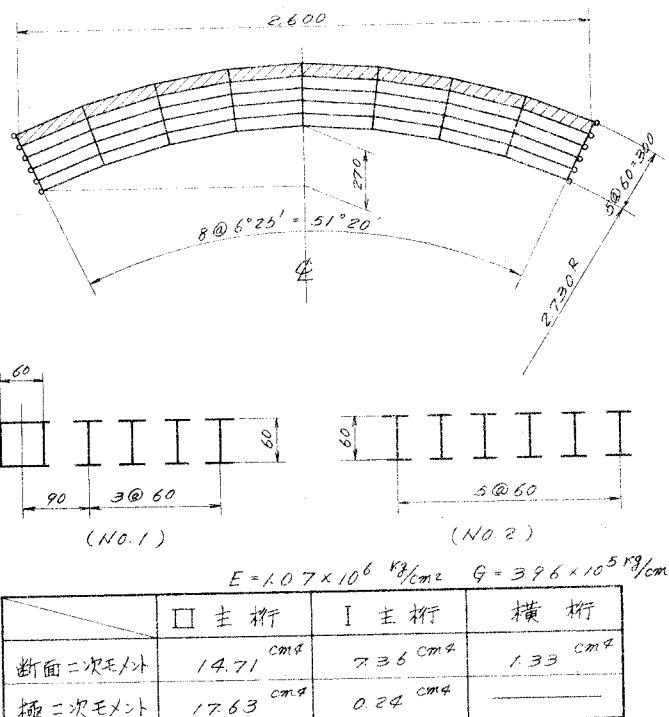


I-136 外端を箱桁で補強した曲線格子構造

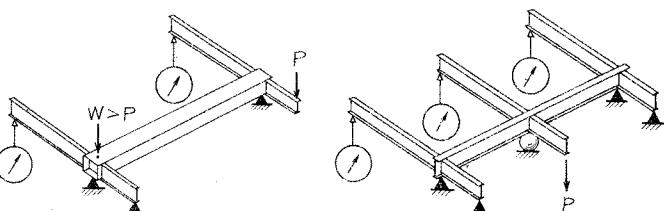
石川島播磨重工業KK 正員 ○ 成瀬輝男  
同上 正員 相原伸正

I 柱並列曲線格子構造では半径の外側に位置する桁は大きな曲げモーメントをうけ、またタフミも大きくなる。もし外側の耳桁を箱断面とし格子構造の断面に必要量の挿り剛性を附加してやると、荷重分配が改善され、また外側耳桁のタフミが大幅に減少する。本報告はこのような格子構造について、まず電子計算機を用いて理論解析を行ない、それを模型実験によって確認しようと試みたものである。模型実験はこのように計算方法の妥当性の確認を目的としたものであり、実橋との相似性はほとんど考慮していない。検討の対象として図-1に示す2種の系をとりあげた。各I型断面の桁はすべて同一断面である。またNO.1とNO.2とは各腹板の間隔をすべて同じにとつてあり、両者の相違点はNO.1の外端部が図示のように開断面になつている点のみである。しかしこの開断面上・下フランジの各断面積は、I桁の上・下フランジの各断面積の丁度2倍にとつてあるので、NO.1とNO.2の各全断面の断面2次モーメントは全く同一である。

1 主桁の曲げ剛性と挿り剛性の測定  
模型構成要素の接合部や組立方法からくる影響をも考慮するため、E値およびG値自体ではなく、組立部材の曲げ剛性( $E I$ )および挿り剛性( $G I_T$ )そのもののを測定した。まず箱桁断面の挿り剛性は、模型本体と同一の断面寸法の直線桁を別に製作し、図-2左図の要領で測



(図-1) 模型桁諸元



(図-2) 部材挿り(曲げ挿り)剛性測定法

追した。箱桁の断面は正方形算板厚にと  
つてあるので、曲げ挙りの影響はない。(外側)

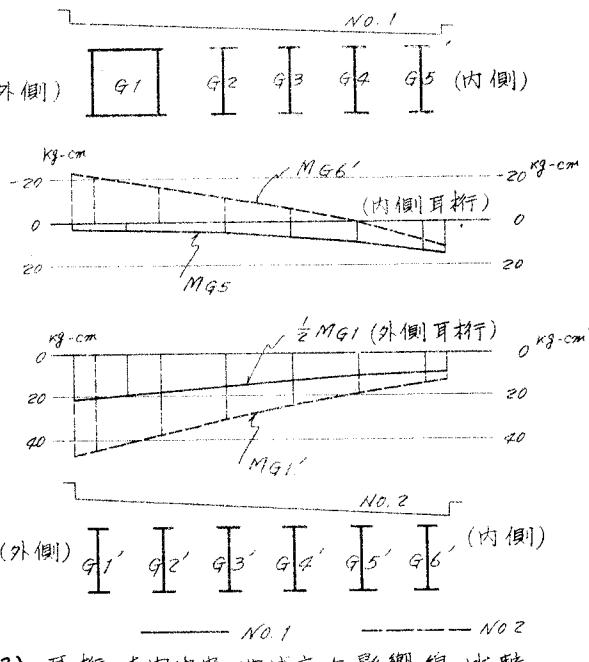
桁の左端の外カトルフを与えた。そのさい  
の回転量をアーム先端のゲージで測定し  
たものであるが、小梁の曲げ変形影響が  
測定値に混入するのを避けたため、左端  
にも同様ワーンをおいた。箱桁の始点と  
終点の回転量の差として挙り変形を求め  
たものである。箱桁に比して I 桁の挙り  
剛性は当然はるかに小さいが、こゝに用  
いている I 桁は桁高に比しフランジ巾が  
広いので、曲げ挙りの影響が無視できな  
い。図-2 右図に I 桁の挙り剛性の測定  
(外側) 構造を示す。主桁の曲げ剛性 E I は中央  
荷重のタウミによって求められた。

## 2 理論計算

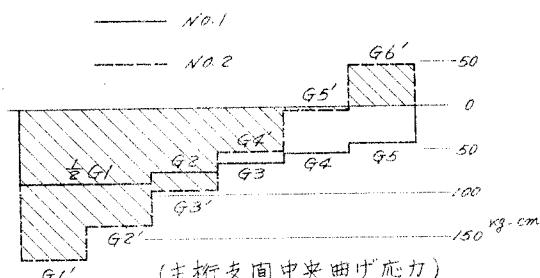
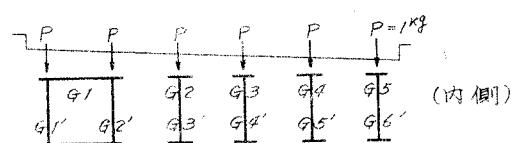
計算は部材を巾のない棒におきかえた  
平面軸組構造として解いた。変形法による計算  
結果を図に示したが、No.1 と No.2 の差が明  
瞭に読みとれる。No.1 の外側耳桁は箱桁の挙  
り返し作用によって、曲げ応力が約半減してい  
る。同じく No.1 の内側耳桁は、曲線格子桁持  
有的広範囲の負の影響線領域が消滅し、すべて  
正の範囲におさまっている。このことは荷重分  
配を大幅に改善と同時に、問題なく床版と合成  
できる可能性を示唆している。図-4 は全点載  
荷のタウミを示すが、No.1 の場合タウミ量が  
約 1/2 に減少している。No.2 のようないくつかの曲線格  
子のタウミ量の過半は曲げ変形ではなく回転変形に  
よって生じているので、挙り剛性の増加による  
タウミの減少は著しい。このさい当然タウミ量  
を曲げ応力とは比例して変化しない。

## 3 摂型実験

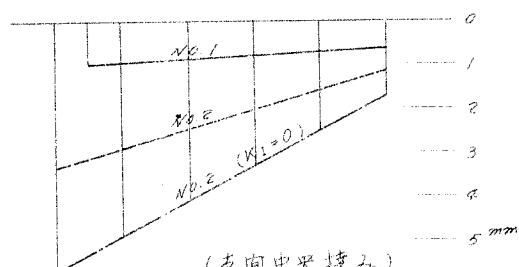
実験結果の詳細については当該発表する。



(図-3) 耳桁、支間中央 曲げ応力影響線比較



(主桁支間中央曲げ応力)



(図-4) 支間中央全点載荷による状態比較