

I-101

## 水平補剛材を有するプレートガーダーの曲げ強度

大阪大学大学院 学生員 松村達生  
 鹿島建設(株) 正員 石井 晃  
 大阪大学工学部 正員 西村宣男

**1. まえがき** プレートガーダーの曲げ強度はBasler以来、圧縮フランジに生ずる卓越変位によりねじれ座屈、横座屈、垂直座屈の古典的区分で論じられてきたが、実際には大なり小なり3つの変位モードの連成した崩壊パターンを呈すると考えられる。そこで、薄板と骨組との結合モデルを用い、水平補剛材を片側に1本配置したプレートガーダーの包括的変形を考慮した曲げ解析を行い、終局状態での強度特性を明らかにする。さらに、水平補剛材の適正配置に対する検討を行う。

**2. 解析モデル** 初期不整として平均値相当強度を与える残留応力と初期たわみ量を考慮した。図-1に残留応力分布図を示す。初期たわみについては、部材全体にはり部材としての正弦半波を与えた。さらに板要素ブロックには断面内に図-2に示すような1次モードと2次モードの波形を考え、この初期たわみを終局強度に対して最も不利となるような波長と波数の正弦波で部材軸方向に減衰させた。また、モデルの寸法は目的とする強度特性が明らかになるように、適宜パラメトリックに変化させた。

**3. 終局強度特性**

(a) 実験値<sup>1)-5)</sup> と解析値の比較 図-3に既往の実験とそのモデルに対する解析の終局強度の比較を示す。実験値と解析値が大きく離れているものは、実験の終局強度が降伏応力を大きく上まわっているもので、これらを除くと強度差は10%程度内に収まっている。したがって、解析で得られる終局強度の値は妥当であると考えられる。

(b) 水平補剛材の適正配置 図-4に水平補剛材の取付位置の違いによる終局強度の比較を示す。横軸は水平補剛材位置を、縦軸は終局強度を表している。水平補剛材には道路橋示方書の必要剛比を与えた。この図によると終局強度は、断面の初期たわみについては2次モードよりも1次モードによって支配され、水平補剛材の位置が $\eta = 0.2$ で最大強度となることがわかる。また、部材が長くなると $\eta$ の影響が少なくなるのは、局部座屈よりも横ねじれ座屈の方が支配的となるため、局部座屈強度の影響が薄れてくるためだと考えられる。ここで、スパン中央での終局状態の応力分布や変形状態を調べた結果、 $\eta$ の小さなモデルでは終局状態で圧縮側パネル全体が塑性化しており、逆に補剛

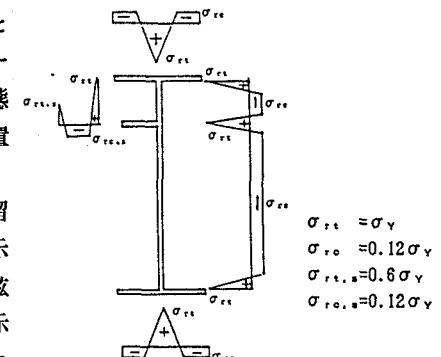


図-1 解析モデルの残留応力分布

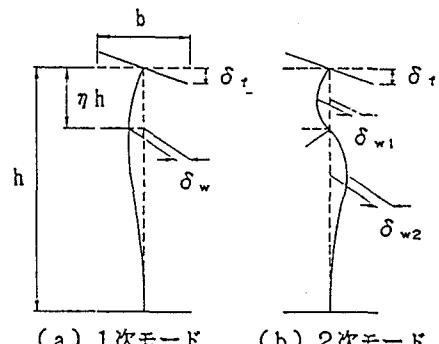


図-2 断面内の初期たわみ波形

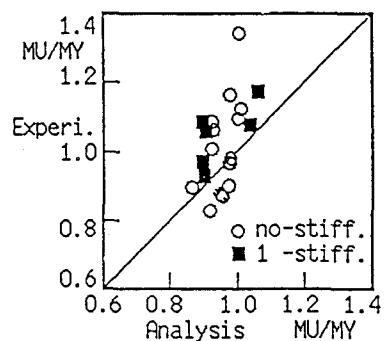


図-3 実験値と解析値の比較

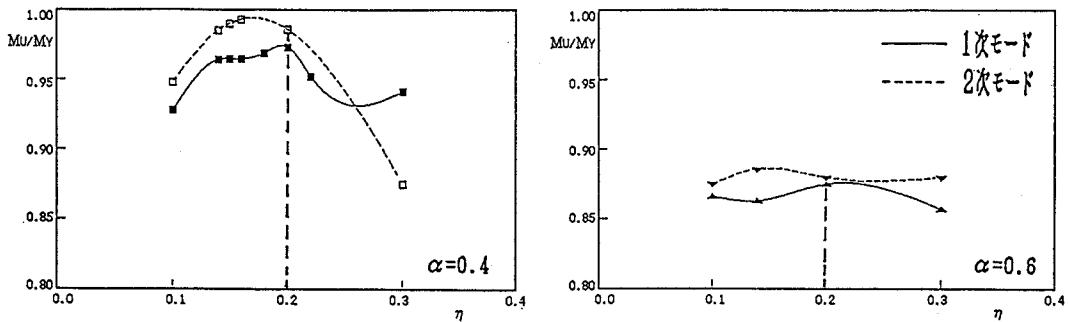


図-4 終局強度に対する水平補剛材位置の影響

材が圧縮フランジから離れている  $\eta = 0.3$  のモデルでは圧縮フランジの塑性域が広がり、圧縮側パネルの変形量も大きくなっていた。さらに、2次モードよりも1次モードの初期不整を持つ断面の方が、引張側パネルの補剛材近辺での応力増加が大きく、塑性域に達しやすいことがわかった。また、水平補剛材の剛比を変えた場合についても同様に、最大強度を与える水平補剛材の位置を調べた。図-5に水平補剛材に必要剛比<sup>6)</sup>の4倍の剛比を与えたモデルの解析結果を示す。この場合も  $\eta = 0.2$  で最大強度を示すことがわかる。

#### (c) 幅厚比パラメータの終局強度に与える影響 ウエブ

の幅厚比パラメータ  $\lambda_{pw}$  が終局強度へ及ぼす影響を調べるために、 $\lambda_{pw}$  を 1.5 から 3.0 まで変化させたモデルの解析を行った。横軸に  $\lambda_{pw}$  をとって解析結果をプロットしたものを図-6に示す。それぞれのモデルのスパン中央での応力分布、断面の変形状態、荷重-変位関係を見ると、 $\lambda_{pw}$  が 2.0 より小さい場合は圧縮フランジが横座屈して崩壊しているのに対して、 $\lambda_{pw}$  が 2.0 より大きいモデル、すなわちウエブが薄いモデルでは圧縮フランジがねじれることにより、終局状態に至っていることがわかる。

4.あとがき 水平補剛材を有するプレートガーダーの終局強度特性を連成座屈を考慮した弾塑性有限変位解析により調査し、種々のパラメータの及ぼす影響について考察した。また、水平補剛材の適正配置には  $\eta = 0.2$  の値を得た。

《参考文献》 1) 長谷川彰夫、西野文雄、奥村敏恵：水平補剛材を有するプレートガーダーの曲げ耐荷力実験、土木学会論文報告集、No.234, pp.33-44, Feb., 1975. 2) 長谷川彰夫、和田耕造、西野文雄：ウェブの剛性に注目したプレートガーダーの曲げ耐荷力実験、土木学会論文報告集、No.305, pp.1-9, Feb., 1981.

3) 前川幸次、伊藤義人、福本勝士：プレートガーダーの曲げによるフランジと腹板の連成座屈実験、土木学会論文集、No.392, pp.335-343, Apr., 1988. 4) 森脇良一、藤野真之：初期不整を有するプレートガーダーの純曲げ強度に関する実験的研究、土木学会論文報告集、No.264, pp.1-15, Aug., 1977. 5) Basler, K., Yen, B.T., Mueller, J.A. and Thurlimann, B.: Web buckling tests on welded plate girders, WRC Bulletin, No.64, U.S.A., Sept., 1960. 6) 森脇良一、藤野真之：初期不整を有するプレートガーダーの純曲げ強度に関する実験的研究、土木学会論文報告集、No.284, 1977.8, pp.1-15.

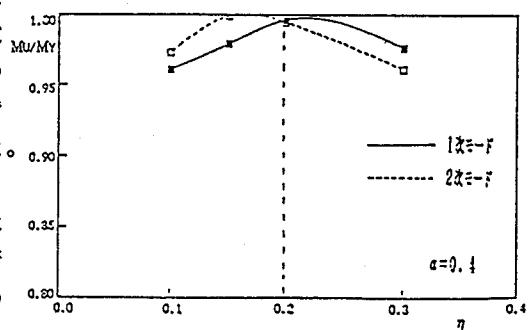


図-5 刚比を大きくした場合の終局強度特性

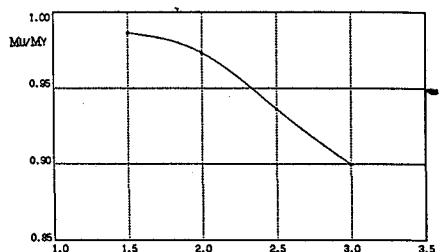


図-6 幅厚比パラメータによる終局強度特性