

中部工大 正員 塩見弘幸  
名古屋大学 正員 福本勝士

1. はじめに 鋼構造部材の耐荷力に関する解析解を得ることは、一般に困難であり、得られても実数が多く設計式として実用に供されるには簡易化が必要である。現行の強度式は主として実験的見地から各部材ごとに決定され、それが表現が異っており、鋼構造全般に対し、簡易で統一された算定式が望まれる。

本報告は、Merchant-Rankine式を拡張して用い、Column, Beam, Plate, Plate Girderの耐荷力について検討したものである。

2. 基本強度式 Merchant-Rankine の相関式は次式で表される。  

$$\lambda_{\text{f}} = \lambda_p + \lambda_c \quad \dots \dots \dots (1)$$

$\lambda_p$ : 崩壊荷重,  $\lambda_p$ : 単純塑性理論における降伏荷重,  $\lambda_c$ : 弾性屈屈荷重。本報告では、式(1)を次のよう拡張した。

$$(\lambda_p)^n + (\lambda_c)^m = 1 \quad \dots \dots \dots (2)$$

$n, m$ : システム係数(今回は  $m=n$ ),  $\alpha$ : 補正係数。

3. 鋼構造各部材への適用 3-1 柱 Fig. 1 は EC CS の Multiple Column Curves を本提案式の  $P_u/P_y - P_u/P_E$  曲線として表わしたものである。ただし  $\sqrt{P_y/P_E} = \lambda = \frac{1}{\pi} \sqrt{\frac{E}{F}}$ 。Curves a, b および C は  $n = 1.7, 1.4$  および 1.1 に良く対応している。

3-2. (はり) Fig. 2 は圧延はりの内外の実験データ 181 例について表わしたものである。 $\Gamma = \Gamma_0 \cdot \sqrt{\frac{M_D}{M_E}}$  = 入: 修正細長比(ECCS マニアル)。下限値として  $n = 1.5$  平均値として  $n = 2.5$  が適当である。Fig. 3 は溶接はり 96 例のデータをプロットしたものである。圧延はりに比べバラツキが大きい。 $n = 2$  が平均値を表す。

3-3. 板 Fig. 4 は無補剛板 67 例のデータについて表わしたものである。 $R > 2$  については提案曲線がらかに離れている。Fig. 5 は補剛板 108 例のデータについて表わしたものである。無補剛板、補剛板とともに下限値はほぼ  $n = 1.3$  と一致しているが、平均値の場合のは、無補剛板の方が少し大きくなるようである。なお、 $P_y/\lambda_p = R = b/\sqrt{0.8E \cdot 12(1-\nu^2)/k}$  が、剪断係数  $k$  補剛板の場合には、 $k_F, k_R$  の小さな方を用いた。

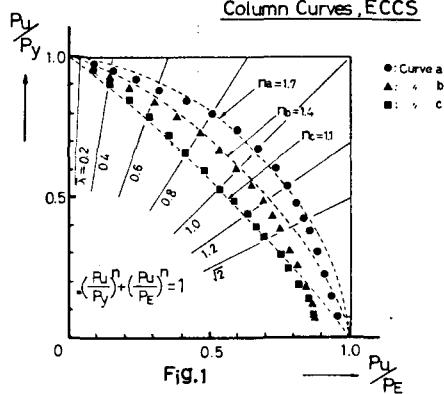


Fig. 1

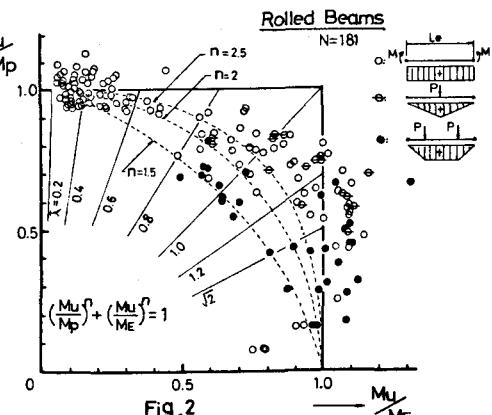


Fig. 2

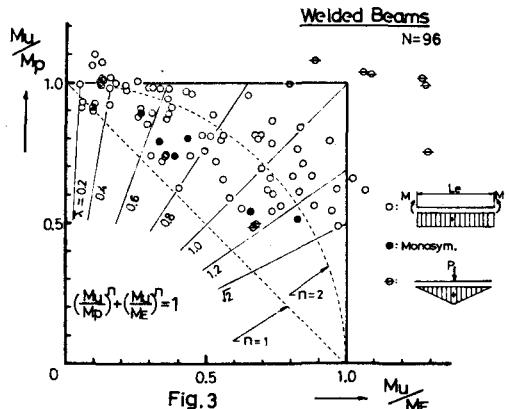


Fig. 3

3-4. プレートガーダー Fig. 6 は、プレートガーダーの曲げ耐荷力に関する、ねじれ座屈に起因したと思われる崩壊形式を除いた91組のデータをプロットしたものである。ここでは、横倒れ座屈をガーダーの全体座屈、ウェブの座屈を局部座屈と考えた。なお、 $\sqrt{M_u/M_E} = \bar{\lambda} = 2\sqrt{3}/\pi \sqrt{V_E/(L_b/b_c)}$ ,  $\alpha_b = \sqrt{R}$ とした。ただし、 $R \leq 1$  の場合は横倒れ座屈のみ考慮し、 $\lambda = 1$ とした。この場合、 $n = 2$  とすると平均値 ( $M_{uE}^{ex}/M_{uH}$ ) = 1.001、標準偏差 0.145、変動係数 0.143 となる。Fig. 7 は、プレートガーダーのせん断耐荷力に関する 57 組のデータについて表したものである。<sup>2)</sup> ここで、 $\sqrt{V_E} = R = R/\lambda$ ,  $\lambda = 1 + 4(Ac^2/Aw)$  とし、 $\alpha = 1/\lambda$  を用いた。この場合、 $n = 3.6$  が平均値を表し、平均値 ( $V_{uE}^{ex}/V_{uH}$ ) = 1.005、標準偏差 0.197、変動係数 0.196 となる。

4 考察 Merchant-Rankine 式を拡張した相関曲線を用いて、各部材の耐荷力の実験値を横封した結果、良好な精度が得られることが分った。統一された設計式として提案するにはさらには、はり柱、局部座屈のある柱等についても照査の必要があるし、システム係数  $m$ 、 $n$  の選択についても、もう少し検討する余地があると思われるが、既往のパラメータを用いた簡易な表現である点と、統一性を有する点で、統計的評価を考慮した実用設計式となり得るであろうと思われる。

参考資料

- 1). Fukumoto and Kubo, M. "A Survey of Tests on Lateral Buckling Strength of Beams" Stability of Steel Structures, Pre. Rep., Liege, Apr. 1977
- 2). 長谷川彰他 "ガーダーの耐荷力に関する考察(II)" 構築・基礎 1977-5
- 1), 2) 以外の実験データは、SGST(東洋鋼構造研究グループ)の XTB が収録し、研究資料として提出されたものを使用した。記に謝意を表す。

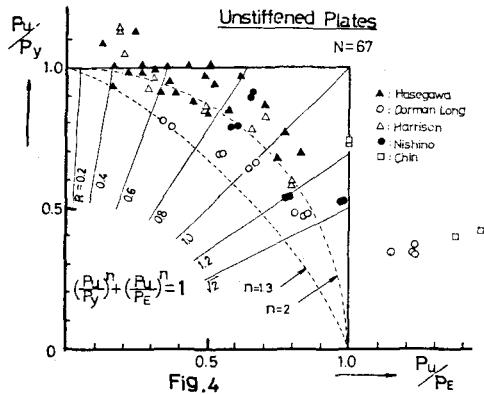


Fig. 4

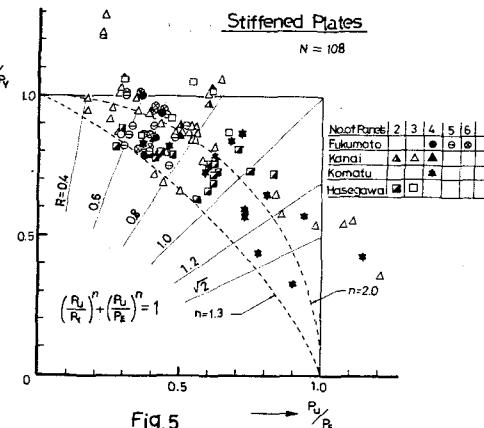


Fig. 5

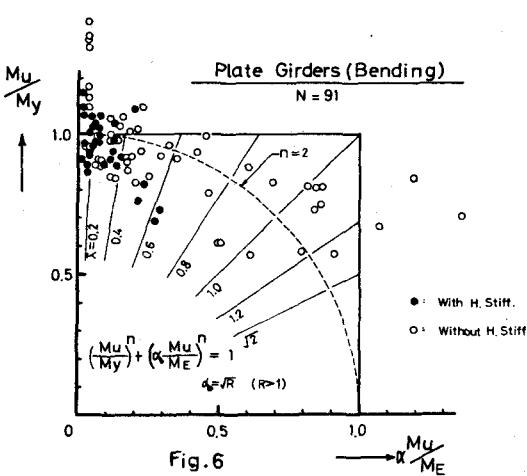


Fig. 6

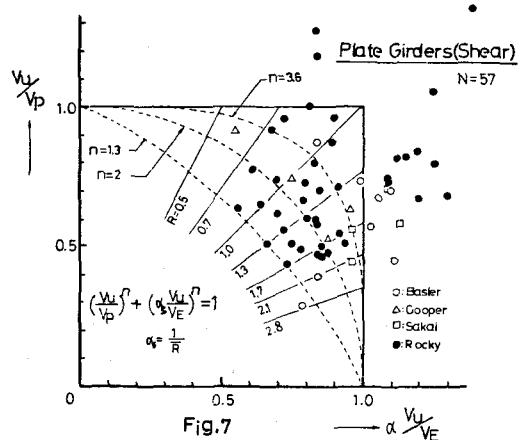


Fig. 7