

I-71 横荷重を受ける部材に対する弾塑性座屈の近似解法

九州大学 工学部 正員 山崎徳也

〃 大学院 学生員〇東水昭正

序言 横荷重をうけ軸方向に圧縮される部材の座屈強度は降伏ヒンジの形成により決定される場合と、降伏ヒンジになる前に耐荷力が減少するかはゆる限界軸荷重により決定される場合とに分かれます。後者の場合、JIS E 1101 K等が既に十分な精度を有する近似解を与えていますが、横荷重と軸荷重の比が一定であるという仮定を含まなくては一般性に欠ける難点が存在しています。(したがって著者等は実験的な問題を含むうらごとく一般化してより横荷重が限界軸荷重に及ぼす影響をたしかめることを試みた)。

なお本研究では次り仮定を採用した。

(a) 材料は完全弾塑性体として力-変位は図-1で表わされるものとする。

(b) 一様矩形断面直線材を取扱うものとする。

I. 基本的考察 図-2に示す矩形断面の単純支持部材が等分布横荷重 P 及び軸荷重 $P = b \cdot G_0$ を受ける場合について考察すれば、中央点の応力状態は、純弾性応力状態 A 、および圧縮側応力 G_1 のみが優先した弾塑性応力状態 A 、ならびに引張側応力 G_2 も優先した弾塑性応力状態 B の三種類に区別される。限界軸応力は弾性応力状態では存在しないことから、これらについて以下に述べる。各応力状態に対する中央点の曲率 $1/R_m$ と曲げモーメント M_m の関係は以下の如くである。

(1) 応力状態A ($G_1 = G_2$, $G_2 < G_0$ 図-3 参照)

$$\text{内力と外力の釣合より } \int_A G dA = P, \quad \int_A G u dA = M \quad (1)$$

$$\text{式(1)より } \frac{1}{R_m} = \frac{d^2 y}{dx^2} = -\frac{8(G_2 - G_0)^3}{9Eh^3 [(G_2 - G_0)^2 - 2M_m/bh^2]} \quad (2)$$

たゞ($M_m = P y_m + w l^2/8$, 応力状態Aと応力状態Bの限界のたわみは $y_1 = \frac{h}{6} \left\{ \left(\frac{G_0}{G_2} - 1\right) \left(\frac{2G_0}{G_2} + 1\right) - \frac{fG_2}{G_0} \right\}$)

ここに $f = w/w_0$, $w_0 = 16bG_0/h^3$ (等分布横荷重のみにより部材の中央点が降伏しきるときの荷重)

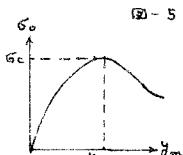
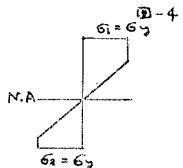
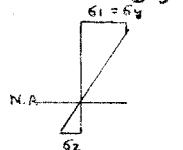
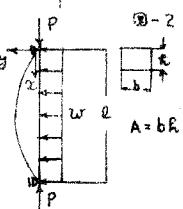
(2) 応力状態B ($G_1 = G_2 = G_0$, 図-4 参照)

$$\text{式(1)より } \frac{1}{R_m} = \frac{d^2 y}{dx^2} = -\frac{G_0}{Eh} \sqrt{\frac{3}{4} \left(1 - \frac{G_0^2}{G_2^2}\right) - \frac{3M_m}{bh^2 G_0}} \quad (3)$$

この応力状態にありて可能な量大のたわみ y_m は

$$y_m = \frac{h}{4} \left\{ \left(1 + \frac{G_0}{G_2}\right) \left(\frac{G_0}{G_2} - 1\right) - \frac{2fG_2}{3G_0} \right\}$$

II. 限界軸応力 軸線のたわみ形を式(4)とくとく微密条件を満足する正弦函数で近似すれば式(2)あるいは式(3)を用いることにより中央点のたわみと軸応力との関係式 A, B 応力状態に対して求まりこの曲線のグラフ(図-5 参照)によると、あるかある限界値 y_{mc} に達すると以後、軸応力はたわみの増加に対して逆に減少するこれが認められ、このときの最大軸応力 G_c が限界軸応力であり理論的には $dG_c/dy_m = 0$ にあり



決定することができる。軸線のたわみ $\gamma = y_m s / N \pi^2 / l$ (4)

$$\text{中央変位の曲率 } 1/l = -\pi^2 y_m / l^2 \quad (5)$$

(1)応力状態A 式(2)と式(5)より中央変位のたわみと曲率との関係式は

$$9E y_m \left[\frac{h}{2} \left(\frac{g_y}{60} - 1 \right) - y_m - \frac{f}{6} \left(\frac{g_y}{60} \right) \right]^2 - 260h \left(\frac{g_y}{60} - 1 \right) \frac{l^2}{\pi^2} = 0 \quad (6)$$

限界軸応力およびその時のたわみ y_{mc} は $dy_0/dy_m = 0$ より次式で与えられる。

$$\lambda^2 = \frac{E \pi^2}{6g g_c} \left[\frac{1 - g_c - f/3}{1 - g_c} \right] \quad \dots \dots (7) \quad y_{mc} = \frac{h}{6g_c} \left[1 - g_c - \frac{f}{3} \right] \quad \dots \dots (8)$$

ここに $\lambda = 2\sqrt{E/h}$: 細長比, $g_c = g_y/60$, y_{mc} は $0 < y_{mc} < y_i$ の条件を満足せねばならぬので, いま $\left\{ \begin{array}{l} g_1 \\ g_2 \end{array} \right\} = 0.5 \left\{ 1 \pm \sqrt{1 - \frac{4f}{3}} \right\}$ をおくと式(7)の適用範囲は $g_1 \leq g_c \leq g_2$ ただし $0 \leq f \leq 3/4$ 。

(2)応力状態B 式(3)と式(5)より

$$y_m \sqrt{\frac{6g}{4g_0} \left(1 - \frac{g_0}{6g^2} \right) h - y_m - \frac{f}{6} \left(\frac{6g}{60} \right) h - \frac{l^2}{\pi^2} \sqrt{\frac{6g^3}{3E P_0^2 h_0}}} = 0 \quad (9)$$

限界軸応力およびその時のたわみ y_{mc} は $dy_0/dy_m = 0$ より次式で与えられる。

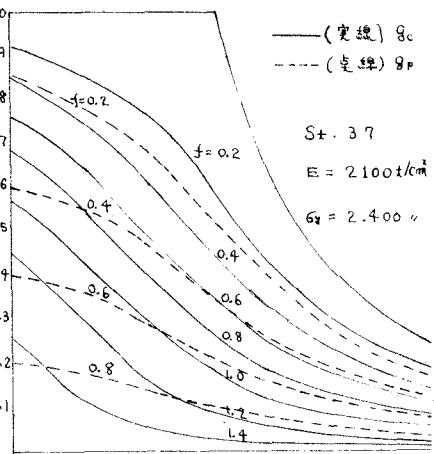
$$\lambda^2 = \frac{E \pi^2}{g_c g_y} \sqrt{\left(1 - g_c^2 - \frac{2f}{3} \right)^3} \quad \dots \dots (10) \quad y_{mc} = \frac{h}{6g_c} \left[1 - g_c^2 - \frac{2f}{3} \right] \quad \dots \dots (11)$$

y_{mc} は $y_i < y_{mc} < y_0$ の条件を満足すべきであるが, いま $g_0 = \sqrt{1 - 2f/3}$ とおくと式(10)の適用範囲は $0 \leq g_c \leq g_1$ および $g_2 \leq g_c \leq g_0$, ただし $0 \leq f \leq 1.5$ 。なお $\frac{3}{4} \leq f$ の場合には, 応力状態は常に B となり式(7)に代り式(10)が適用される。

III. 降伏軸応力 部材の最大緑応力が降伏するときの降伏軸応力印は $P/A + M_m/W = \sigma_y$ (W : 断面係数) より結果のみを示せば次式となる。

$$\lambda = 2 \sqrt{\frac{E}{g_y g_p} S E C \frac{1-g_p}{f}} \quad (g_p = g_p / 60)$$

結論 以上により等分布横荷重を部材の座屈強度に及ぼす影響を求めることができたが, 式(7), 式(10)から与えられた細長比に対して直接限界軸応力を求めるることは困難であるゆえ, 逆に限界軸応力をパラメータとして細長比の値を計算し回収化してあれば使用に便利であり, 図-6はSt. 37に対する結果を示すものである。中先端に单一横荷重 Q が加わる場合も全く同じ方法で解くことができる, 式(7), 式(10)において Q/Q_y ($Q_y = 4b h_0 / l_0 \lambda$) における Q と Q_y ($Q_y = 4b h_0 / l_0 \lambda$) とあけはよい。両端固定の場合は, 座屈長さを近似的に $l/2$ とあけは, スパン $l/2$ の単純支持部材を解く場合に一致する。なお本法では, 橫荷重および軸圧縮力をうける部材の座屈強度を限界軸荷重によってのみ考慮しているが, 実際には横荷重が相当大きく細長比が小さい場合には降伏ヒンジの形成により破壊することもあつてあり, このことを併せて考慮すべきで, これについては目下考案中である。



文献 (1) K. Begek "Näherung Berechnung der Tragkraft exzentrisch gedrückter Stahlstäbe" Stahlbau 1935