

# I - 12 軸力と面外等分布荷重を受ける曲線柱の座屈について

大阪大学 正直 安宅 勝  
" " 波田 凱夫

この研究の目的は、図1に示した様に、軸力Nと、柱軸を含む面に垂直な等分布荷重を受ける円弧アーチの応力状態を求める事である。一般にアーチの軸力Nは、中心角 $\alpha$ の関数であるが、この報告では、比較的扁平なアーチに問題を限ることとし、Nを一定と仮定して、基礎方程式を導く。式の説明に際しては、水平方向の変位 $z$ と軸力Nとの積によって与えられる二次的なモーメント $N \cdot z$ を、応力の釣合条件に加えたが、他の断面力に及ぼされる変位の影響は考慮していない。またアーチ断面の曲げ剛性を省略してはいる。以下の理論を適用するには、一般的にNが中心角 $\alpha$ の関数である場合及び、アーチ断面の曲げ剛性を考慮した場合につれて、基本式を説明することは容易である。

22. 図1における記号はすべて正方向を表すものとするとき、アーチ断面の曲げモーメントとねじりモーメントは次式で与えられる。

$$(1) M_\alpha = -EJ \left( \frac{1}{R^2} \frac{d\theta}{d\alpha} - \frac{\theta}{R} \right), T_\alpha = GI \left( \frac{1}{R} \frac{d\theta}{d\alpha} + \frac{1}{R^2} \frac{dz}{d\alpha} \right)$$

ここで、 $EJ$ は曲げ剛性( $y$ 軸まわり)、 $GI$ はねじり剛性である。更に断面力及び荷重の間には、微小要素を考慮すると、次の関係がある。

$$(2) \frac{dQ_\alpha}{ds} - p = 0, \quad \frac{dT_\alpha}{d\alpha} = M_\alpha, \quad \frac{dM_\alpha}{d\alpha} = -T_\alpha - pR^2 d + N \frac{dz}{d\alpha} \quad (Q_\alpha \text{は } z \text{ 方向の剪断力})$$

これら2式より、曲げモーメント $M_\alpha$ は $\theta$ の関数として表わされる。

$$(3) M_\alpha = R \cdot \frac{K_b K_t}{K_b + K_t} \cdot (\theta'' + \theta) \quad (K_b = \frac{EJ}{R^2}, K_t = \frac{GI}{R^2}, \theta'' = \frac{d^2\theta}{d\alpha^2})$$

更に、 $\theta$ に関する微分方程式が得られる。即ち、

$$(4) \frac{d^4\theta}{d\alpha^4} + \left( Z + \frac{N}{K_b} \right) \frac{d^2\theta}{d\alpha^2} + \left( 1 - \frac{N}{K_t} \right) \theta = - \frac{K_t + K_b}{K_t K_b} \cdot pR$$

この微分方程式の一般解は次のように得られる。

i)  $1 - N/K_t > 0$  の場合

$$\theta = A \sin k_1 \alpha + B \cos k_1 \alpha + C \sin k_2 \alpha + D \cos k_2 \alpha + \frac{K_t + K_b}{K_b(N - K_t)} \cdot pR \quad (\theta \text{の対称性より } A = C = 0)$$

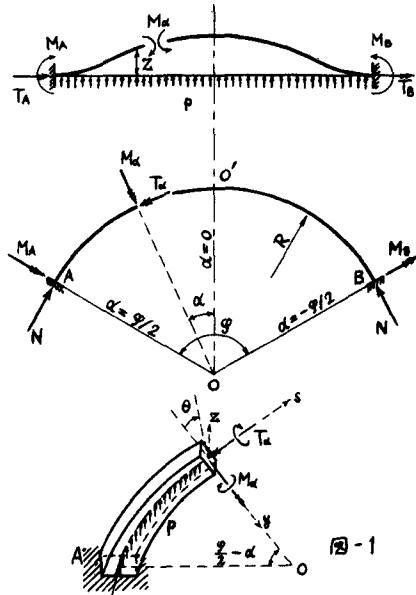


図-1

$$\therefore \text{I} = k_1 = \sqrt{\left\{ 2 + \frac{N}{K_b} + \sqrt{4N\left(\frac{1}{K_b} + \frac{1}{K_t}\right) + \frac{N^2}{K_b^2}} \right\} / 2}, \quad k_2 = \sqrt{\left\{ 2 + \frac{N}{K_b} - \sqrt{4N\left(\frac{1}{K_b} + \frac{1}{K_t}\right) + \frac{N^2}{K_b^2}} \right\} / 2}$$

ii)  $1 - N/K_t < 0$  の場合

$$\theta = B \cos k_1 d + D \cosh k_2 d + \frac{K_t + K_b}{K_b(N - K_t)} p R$$

$$\therefore \text{I} = k_1 = \sqrt{\left\{ 2 + \frac{N}{K_b} + \sqrt{4N\left(\frac{1}{K_b} + \frac{1}{K_t}\right) + \frac{N^2}{K_b^2}} \right\} / 2}, \quad k_2 = \sqrt{\left\{ \sqrt{4N\left(\frac{1}{K_b} + \frac{1}{K_t}\right) + \frac{N^2}{K_b^2}} - 2 - \frac{N}{K_b} \right\} / 2}$$

境界条件:  $d = 0 \Rightarrow z = 0, \quad d = \pi/2 \Rightarrow \theta = 0, \quad z = 0, \quad z' = 0$  を用ひよし、B 及び D が決定される。

$1 - N/K_t > 0$  の場合

$$(5) \quad B = \frac{K_t + K_b}{N - K_t} p R \cdot \frac{\left(\frac{1}{k_2} + m k_2\right) \sin \frac{k_2 \varphi}{2} - \frac{q}{2} \cos \frac{k_2 \varphi}{2}}{F(k_1, k_2)}, \quad D = - \frac{K_t + K_b}{N - K_t} p R \cdot \frac{\left(\frac{1}{k_1} + m k_1\right) \sin \frac{k_1 \varphi}{2} - \frac{q}{2} \cos \frac{k_1 \varphi}{2}}{F(k_1, k_2)}$$

$$(6) \quad F(k_1, k_2) = \left(\frac{K_b}{K_t} + k_1 K_t\right) \sin \frac{k_1 \varphi}{2} \cos \frac{k_2 \varphi}{2} - \left(\frac{K_b}{k_2} + k_2 K_t\right) \sin \frac{k_2 \varphi}{2} \cos \frac{k_1 \varphi}{2}, \quad m = K_t/K_b = G I/E J$$

$$(7) \quad k_1^2 + k_2^2 = 2 + m(1 - k_1^2 k_2^2)$$

$1 - N/K_t < 0$  の場合

$$(8) \quad B = \frac{K_t + K_b}{N - K_t} p R \cdot \frac{\left(\frac{1}{k_2} - m k_2\right) \sinh \frac{k_2 \varphi}{2} - \frac{q}{2} \cosh \frac{k_2 \varphi}{2}}{G(k_1, k_2)}, \quad D = - \frac{K_t + K_b}{N - K_t} p R \cdot \frac{\left(\frac{1}{k_1} + m k_1\right) \sinh \frac{k_1 \varphi}{2} - \frac{q}{2} \cosh \frac{k_1 \varphi}{2}}{G(k_1, k_2)}$$

$$(9) \quad G(k_1, k_2) = \left(\frac{K_b}{K_t} + k_1 K_t\right) \sin \frac{k_1 \varphi}{2} \cosh \frac{k_2 \varphi}{2} - \left(\frac{K_b}{k_2} - k_2 K_t\right) \cos \frac{k_2 \varphi}{2} \sinh \frac{k_1 \varphi}{2}$$

$$(10) \quad k_1^2 - k_2^2 = 2 + m(1 + k_1^2 k_2^2)$$

Σ2. 軸力 N が順次増大してゆき、式(6)又は(9)の F, G が 0 となる瞬間に止まる。ねじれ角 θ 及び φ の値は不定とはなり、従ってこの様な Ncr が限界軸力を有するものとなる。これは丁度、横荷重と軸力を受ける直線圧縮柱の屈屈性状に似てゐる。Ncr を求めることは、

$1 - N/K_t > 0$  の場合、(6)において  $F(k_1, k_2) = 0$ , 及び (7) がり、 $k_1, k_2$ , 位す Ncr が

$$(11) \quad Ncr = K_t(k_2^2 - 1)^2 / (1 + m k_2^2)$$

とし可とされ、更に

$1 - N/K_t < 0$  の場合 (9) 及び (10) がり

$$(12) \quad Ncr = K_t(k_2^2 + 1)^2 / (1 - m k_t^2)$$

となる。一般に、 $F(k_1, k_2) = 0$  及び (7) 式、或は  $G(k_1, k_2) = 0$  と (10) 式を連立に解くのは困難であるから、因式的に、両曲線の第一支点をとればよい。

最後に、曲げ剛性  $E C_w$  を考慮した場合の基本式を書くべくと、

$$(13) \quad -K_w \theta''' + (K_t - 3K_b - K_b - nN) K_w \theta'' + \{3K_w K_t - 3K_w^2 - 2K_w K_b + K_b K_t + (nK_t - nK_w - K_b)N\} \theta' + \{3K_w K_t + 2K_b K_t - K_w K_b - K_w^2 + (K_t + nK_t - K_w)N\} \theta'' + (K_b + K_w) K_t N \theta = -p R \{K_b + (1+n)K_t + K_w\}$$

となるが、これを一般的に解くのは困難である。適当な近似解を用ひねばならぬ。(但し (13) における  $n = K_w/K_b = C_w/R^2 J$ ,  $K_w = E C_w/R^4$  である。)