

東北大学 正員 佐武正雄

東北大学 学生員 佐藤敏志

1. まえがき

埋設管(円管)の応力から土圧を逆算することはしばしば必要となるが、従来の方法は等分布荷重、三角分布荷重などを組み合わせたものを仮定して、土圧を計算している。しかし側圧などは簡単な直線分布にはならないことが多いように思われ、また偏圧を受けるような場合もあるので、本文では、Fourier 級数を応用し土圧を求めるより一般的方法について述べる。なお、ここでは平面歪の状態を考へ、軸方向の曲げなどについては考へていない。

2. 解析方法

まず、円管内の応力 σ_θ は

$$\sigma_\theta = \frac{N}{h} + \left(\frac{1}{h\rho} + \frac{\eta}{\rho + \eta} \cdot \frac{1}{\int_0^{2\pi} \frac{\eta^2}{\rho + \eta} dA} \right) M \quad (1)$$

で与えられ、これを用いて仮想仕事の式を求めれば

$$W = P \left[P \int_0^{2\pi} N \bar{N} d\theta + R \int_0^{2\pi} M \bar{M} d\theta \right] \quad (2)$$

ただし、

$$P = \frac{1}{Eh}, \quad R = \frac{1}{E} \left\{ \frac{h + \frac{\rho^2}{h}}{\rho^2 \left(h - \rho \log \frac{\rho + \frac{1}{2}h}{\rho - \frac{1}{2}h} \right)} - 2\rho \log \frac{\rho + \frac{1}{2}h}{\rho - \frac{1}{2}h} - \frac{1}{h\rho^2} \right\} \quad (3)$$

となる。ここに、 E は見かけのヤング率、 $h \ll \rho$ の場合は $R \rightarrow 1/EI = 12/Eh^3$ となる。

次に、荷重としては、任意の分布荷重を考へ、これを中心方向

荷重 $p(\alpha)$ 、接線方向荷重 $q(\alpha)$ とに分け次のようにおく。

$$\left. \begin{aligned} p(\alpha) &= a_0 + \sum_{n=1}^{\infty} a_n \cos n\alpha + \sum_{n=1}^{\infty} b_n \sin n\alpha \\ q(\alpha) &= c_0 + \sum_{n=1}^{\infty} c_n \cos n\alpha + \sum_{n=1}^{\infty} d_n \sin n\alpha \end{aligned} \right\} \quad (4)$$

この場合、 a_0 は静水圧、 c_0 は回転を与えるような一様な接線力、

を示しており、 a_1, b_1, c_1, d_1 の項は平衡しているもので

相当する反力を生ずることになる。図示のように不静定力をとって計算をすめれば、 $p(\alpha)$ と $q(\alpha)$

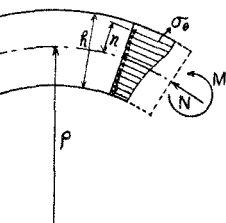


図-1

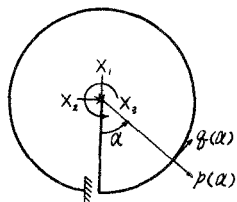


図-2

表-1

$$K = P / (P + \rho^2 R)$$

	$p(\alpha)$ によるもの	$q(\alpha)$ によるもの
N/ρ	$a_0 - \frac{1}{2}a_1 + \sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (a_1 - a_n) \cos n\theta$ $+ \sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (nb_1 - b_n) \sin n\theta$	$-\frac{1}{2}d_1 - (1-K)d_1 \cos \theta + (1-K)(2c_0 + c_1) \sin \theta$ $+ \sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (d_1 - nd_n) \cos n\theta$ $+ \sum_{n=2}^{\infty} \frac{n}{n^2-1} (-c_1 + c_n) \sin n\theta$
M/ρ^2	$\sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (-a_1 + a_n) \cos n\theta$ $+ \sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (-nb_1 + b_n) \sin n\theta$	$-Kd_1 \cos \theta + K(-2c_0 + c_1) \sin \theta$ $+ \sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (-d_1 + \frac{1}{n} d_n) \cos n\theta$ $+ \sum_{n=2}^{\infty} \frac{1}{n^2-1} (nc_1 - \frac{1}{n} c_n) \sin n\theta$

による軸力 N , 曲げモーメント M が表-1 に示すように求まる。

一方, 円管の内縁, 外縁の歪を測定すれば, (1) 式を用いて, その点の N , M が求められるから, 何箇所かの点で, N , M を求め, これを次のような有限 Fourier 級数に展開する。

$$\left. \begin{aligned} N &= A_0 + \sum_{n=1} A_n \cos n\theta + \sum_{n=1} B_n \sin n\theta \\ M &= C_0 + \sum_{n=1} C_n \cos n\theta + \sum_{n=1} D_n \sin n\theta \end{aligned} \right\} \quad (5)$$

(5) 式の係数を表-1 の係数と比較すれば, 次のような関係が得られる。

$$\left. \begin{aligned} A_0 &= p \left\{ a_0 - \frac{1}{2} (a_1 + d_1) \right\}, \quad C_0 = 0 \\ \frac{A_1}{p(1-K)} &= \frac{C_1}{p^2 K} = -d_1 \\ \frac{B_1}{p(1-K)} &= \frac{D_1}{p^2 K} = -2C_0 + C_1 \end{aligned} \right\} \quad (6)$$

$$\left. \begin{aligned} A_n &= \frac{p}{n^2-1} \left\{ -a_n - n d_n + (a_1 + d_1) \right\} \\ B_n &= \frac{p}{n^2-1} \left\{ -b_n + n C_n + n (b_1 - C_1) \right\} \\ C_n &= \frac{p^2}{n^2-1} \left\{ a_n + \frac{1}{n} d_n - (a_1 + d_1) \right\} \\ D_n &= \frac{p^2}{n^2-1} \left\{ b_n - \frac{1}{n} C_n - n (b_1 - C_1) \right\} \end{aligned} \right\} \quad (7)$$

これから, 次のようなことが分かる。

まず, C_0 で示されるような曲げモーメントは初期応力として任意の大きさではいり得, また, 静水圧による変形によって 2 次的に生ずるが, p , θ のような外部からの荷重によって生じない。次に, A_1 と C_1 , B_1 と D_1 とは (6) 式に示すような比例関係を持たねばならない。そのため a_0 , a_1 などを決定すべき方程式が不足することになるが, 前述したように, これらの項は力平衡という 1 項に相当しているので, それによる反力

$$\left. \begin{aligned} H &= p\pi (b_1 - C_1) \\ V &= -p\pi (a_1 + d_1) \\ M &= p\pi (b_1 + 2C_0 - C_1) \end{aligned} \right\} \quad (8)$$

を用いれば, 方程式の不足を補うことができる。すなわち, このような解析方法では, 最下点の集中反力を知る必要がある。もし, このような反力が存在しなければ, O とおけばよい。(6), (8) 式より a_0 , a_1 , b_1 , C_0 , C_1 , d_1 が得られ, (7) 式より, A_n , B_n , C_n , D_n が得られることになる。実際問題として丸く p の場合には, N による応力 σ_N と M による応力 σ_M とすれば, σ_N/σ_M は $1/6p$ の程度に小さくなるので, (5) 式の N を求めることが困難になり, この場合, 解は A_n , B_n だけ不定になる。

3. あとがき. Fourier 級数を用いて, 埋設管の応力から土圧を計算する一般的方法はいくつか述べた。同様にして, 変形との関係を求めることもできる。

参考文献 1) 山口 応用力学 p. 151

