

VI-2

杭頭と剛結のfootingの回転変位をChangの式から直接求める解析

ロック建設技術研究所 正会員 今井 芳雄

§ 1. 前言

杭に関する Chang式は (1.1)式である。

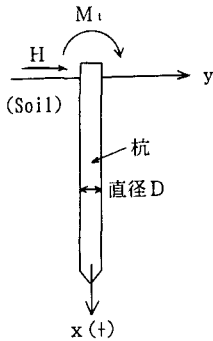


Figure 1.1

$$y = \frac{1}{2 E I \beta^3} \cdot e^{-\beta x} \left\{ H \cdot \cos \beta x + M_t \cdot \beta (\cos \beta x - \sin \beta x) \right\} \quad \cdots (1.1)$$

$$\text{ここに } \beta = \left(\frac{k \cdot D}{4 E I} \right)^{1/4} = (\text{長})^{-1}$$

k … 地盤の水平方向反力係数 = (力) $\times$ (長)⁻² $\times$ (長)⁻¹

E … 杭の弾性係数 = 力 $\times$ (長)⁻²

I … 杭の断面2次率 = (長)⁴

D … 杭の直径 = (長)

H … 杭頭に作用する水平力

M_t … 杭頭に作用するmoment

本論はこの (1.1)式及びその $\frac{dy}{dx}$ を用いるが連立することなく、杭頭に剛結してい footingの回転変位、杭頭momentを求めようとするものである。

§ 2. 杭頭と剛結するfootingのラーメン模型

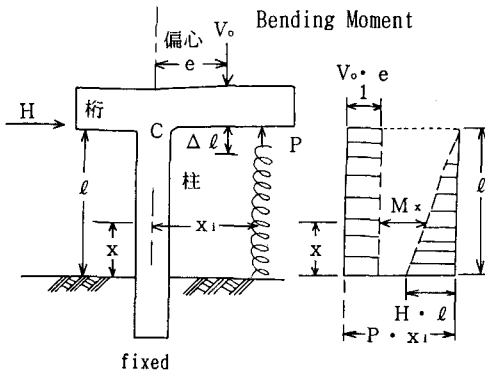


Figure 2.1

Figure 2.2

杭頭と footingが剛結の時 footing の回転変位のため杭頭に生ずるmoment M_t の模式を考える。それは、下部を fixedされ水平桁が右端で弾性支承された柱、桁のラーメンを考える。(Figure 2.1)桁の I は ∞ とする。

そうすればこの場合柱の弾性変形のみを考えておけば杭頭C点の回転角 ϕ は見出せる。弾性支承 (Figure

2.2 spring)の反力 P は $P = \left(\frac{A \cdot E}{\ell} \varepsilon \right) \times \Delta \ell$ である。

Analysis directly explaining by Chang's equation to determine rotating displacement of footing fixed into Pile head.

by Yoshio Imai

ここに A …弾性支承体の断面積, E …弾性係数, ℓ …柱の長さ
 ε …係数 (K_v を求める時の係数に相当する), $\Delta \ell$ …弾性支承の圧縮沈下量
 下部を fixedされた柱のBending Momentを M_x とすれば

$$M_x = V_o \cdot e + H(\ell - x) - \left(\frac{A \cdot E}{\ell} \varepsilon \right) \Delta \ell \cdot x_i \quad \dots (2.1)$$

ここに $V_o \cdot e$ …水平桁 (footing に相当) にかかる外力moment

柱頭C点の回転角を ϕ とすれば $\frac{M_x}{E I} dx = \frac{1}{R_x} dx = d\phi_x$ であるから

$$\begin{aligned} \phi = \int_{x=0}^{x=\ell} d\phi_x &= \int_{x=0}^{x=\ell} \frac{M_x}{E I} dx = \frac{1}{E I} \left(V_o \cdot e \int_{x=0}^{x=\ell} dx \right. \\ &\left. + H \cdot \ell \int_{x=0}^{x=\ell} dx - H \cdot \int_{x=0}^{x=\ell} x \cdot dx - \frac{A \cdot E}{\ell} \varepsilon \cdot \Delta \ell \cdot x_i \int_{x=0}^{x=\ell} dx \right) \quad \dots (2.2) \end{aligned}$$

$$= \frac{1}{E I} \left(V_o \cdot e \cdot \ell + H \ell^2 - H \cdot \frac{1}{2} \ell^2 - \frac{A \cdot E}{\ell} \varepsilon \cdot \Delta \ell \cdot \ell \right) \quad \dots (2.3)$$

$$= \frac{1}{E I} \ell \left(V_o \cdot e + \frac{1}{2} H \cdot \ell \right) - \frac{A \cdot \varepsilon \cdot \Delta \ell \cdot x_i}{I} \quad \dots (2.4)$$

この求めた ϕ は未知量 $\Delta \ell$ (弾性支承沈下量) を1次の項で含む恒等式だからこれをきめるためもう一つ

の条件が必要である。桁 (ここではfooting 相当) の $I = \infty$ だから $\frac{\Delta \ell}{x_i} = \phi \quad \dots (2.5)$

とおくことが出来る。この式の右辺も $\Delta \ell$ を含むから $\Delta \ell$ を左辺に集めて

$$\Delta \ell \left(\frac{I + A \cdot \varepsilon \cdot x_i^2}{x_i \cdot I} \right) = \frac{1}{E I} \ell \left(V_o \cdot e + \frac{1}{2} H \cdot \ell \right) \quad \dots (2.7)$$

$$\therefore \Delta \ell = \frac{1}{E} \ell \left(V_o \cdot e + \frac{1}{2} H \cdot \ell \right) \times \frac{x_i}{I + A \cdot \varepsilon \cdot x_i^2} \quad \dots (2.8)$$

この得られた $\Delta \ell$ を (2.4) 式に代入して柱頭C点の回転角 ϕ は決定される。

基礎として打ちこまれた杭は地盤の横抵抗があるからラーメンモードとは一緒でないが ϕ に相当するものは

$\left(\frac{dy}{dx} \right)_{x=0}$ で構成式与えられるので (2.2) 式相当の積分は不要である。

§ 3. Chang式の微分展開

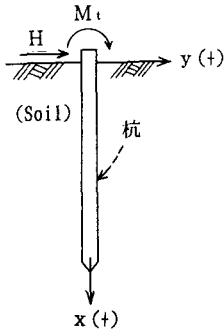


Figure 3.1

通常用いられている Changの式では杭頭 moment を M_0 で表しているが、footingにかかる外力 moment を M_0 としても用いられまざらわしいので本論では杭頭momentを M_t として解析を進める。Changの式は

$$y = \frac{1}{2EI\beta^3} \cdot e^{-\beta x} \left\{ H \cdot \cos \beta x + M_t \cdot \beta (\cos \beta x - \sin \beta x) \right\} \quad \dots (1.1)$$

である (Figure 3.1)。 $x = 0$ 点では $(y)_{x=0} \dots \equiv \delta$ として (1.1) 式に代入すれば $e^{-0} = 1$, $\sin \beta x = \sin 0 = 0$ であるから

$$(y)_{x=0} \dots \equiv \delta = \frac{1}{2EI\beta^3} \times H + \frac{M_t}{2EI\beta^2} \quad \dots (3.2)$$

ここで H , M_t は杭 1 本にかかる水平力と杭頭momentである、(1.1) 式を x で微分して $x = 0$ とおけば、それは杭柱の傾斜 α である。この α はまた杭頭に剛結した footingの傾きでもある

$$\left(\frac{dy}{dx} \right)_{x=0} \dots = (-)\alpha = \frac{(-)1}{2EI\beta^2} \times H + \frac{(-)1}{EI\beta} \times M_t \quad \dots (3.3)$$

ここで α は Positive である。 M_t は他の杭の杭軸反力のmomentと footing に加わる外力の偏心momentとの代数和である。杭軸反力のmomentは footingの傾き α 即ち $\left(\frac{dy}{dx} \right)_{x=0} \dots (-)\alpha$ の関数である。これは (2.5) 式の $\frac{\Delta \ell}{x_i} = \phi$ と似た形である。

§ 4. footingの回転角 α

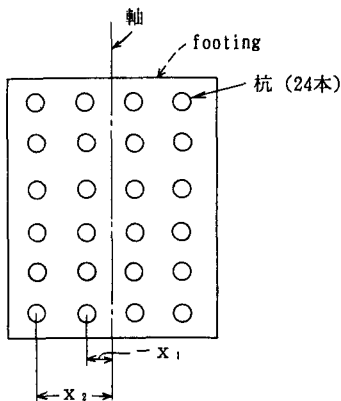


Figure 4.1

説明例題として杭24本配置の footing (Figure 4.1) において杭は footing中心に対称に配置してある H , M_t を footingに加わる total水平力、total momentとすれば (3.3) 式で表される α は杭24本について同じであるから、杭 1 本分について式を展開すればよい。

$$\begin{aligned} \left(\frac{dy}{dx} \right)_{x=0} \dots &= (-)\alpha \\ &= \frac{(-)1}{2EI\beta^2} \times \frac{H}{2 \text{本} \times 12 \text{組}} + \frac{(-)1}{EI\beta} \left\{ \frac{1}{12 \text{組}} \right. \\ &\quad \left. \times M_t - (K_v \cdot \sum_{i=1}^{i=2} x_i^2) \alpha \right\} \times \frac{1}{2 \text{本}} \end{aligned} \quad \dots (4.1)$$

が得られる。右辺は α の1次式だから $H, M_f \left[K_v \cdot \sum_{i=1}^{i=2} x_i^2 \right], E, I, \beta$ を与えて左辺の

(-) α にequal とおけば α を決定できる。(2.5)式の $\frac{\Delta \ell}{x_i} = \phi$ とおいたのと同じ解析手順である。 α が決定すれば(4.1) $\left\{ \right\}$ 式の内がMtである。

§ 5. 計算例

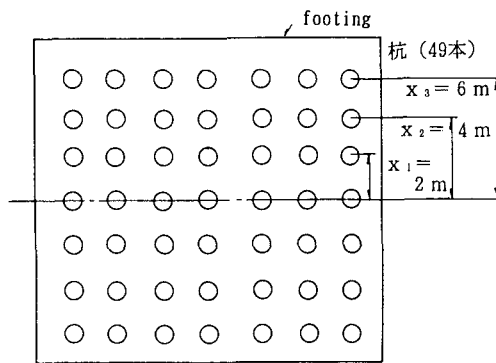


Figure 5.1

杭は鋼管、水平外力 total=H=1804t

footingの外力moment $M_f = 21428t \cdot m$

鋼管外径D=0.8m 肉厚 0.012m

断面積A=10⁻²×2.956m²

I = 10⁻³×2.27m⁴ 杭長 $\ell = 33m$

E = 10⁷×2.1t・m⁻², k = 10³×1.4t・m⁻³

$$\beta = \left(\frac{k \cdot D}{4 E I} \right)^{1/4} = \left(\frac{10^3 \times 1.4t \cdot m^{-3} \times 0.8m}{4 \times 10^4 \times 4.767t \cdot m^2} \right)^{1/4}$$

$$= 10^{-1} \times 2.77m^{-1}$$

$$E I = 10^4 \times 4.767t \cdot m^2, E I \beta = 10^4 \times 1.32046tm$$

$$E I \beta^2 = 10^3 \times 3.6577t \quad K_v = \frac{10^{-2} \times 2.956m^2 \times 10^7 \times 2.1t \cdot m^{-2}}{33m} \times 1.358$$

$$= \frac{10^5 \times 8.43t}{33m} = 10^4 \times 2.5545t \cdot m^{-1}$$

$$\text{ここで } 1.358 = \text{係数} \quad K_v = \sum_{i=1}^{i=3} x_i^2 = 25545t \cdot m^{-1} \times \left\{ (2m)^2 \times (4m)^2 \times (6m)^2 \right\}$$

$$= 10^6 \times 1.43052t \cdot m \quad \text{footing回転中心線が杭列上にあるから1組7本で}$$

$$\frac{1}{7 \text{ 組}} \times M_f = 3061.143t \cdot m \quad \text{を使う}$$

$$\begin{aligned}
 (-)\alpha &= \frac{(-)1}{2EI\beta^2} \times 1804t \times \frac{1}{49\text{本}} + \frac{(-)1}{EI\beta} \times \left\{ \frac{M_t}{7\text{組}} - \left(K_v \cdot \sum_{i=1}^{i=3} x_i^2 \right) \times \alpha \times 2 \right\} \times \frac{1}{7\text{本}} \\
 (-) & (2 \times 10^3 \times 3.6577t)^{-1} \quad (49\text{本})^{-1} \quad (-)(10^4 \times 1.32046tm)^{-1} \quad (-)10^6 \times 1.43052t \cdot m \times 2\alpha \times (7\text{本})^{-1} \\
 & \quad \quad \quad 36.816t \quad \quad \quad 21428tm \times (7\text{組})^{-1} \quad \quad \quad (-)10^6 \times 0.40872t \cdot m \cdot \alpha \\
 & \quad \quad \quad 10^{-3} \times 5.0327\text{radian} \quad \quad \quad 3061.143t \cdot m \quad (7\text{本})^{-1} \\
 & \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad 437.306t \cdot m \\
 & \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad (-)10^{-4} \times 1331.177\text{radian} \\
 & \quad \quad \quad (-)10^{-3} \times 38.150\text{radian} \quad \quad \quad (-)(-)30.953\alpha
 \end{aligned}$$

$$\therefore \left\{ (-)1 + (-)30.953 \right\} \alpha = (-)10^{-3} \times 38.1503 \quad \text{が得られる}$$

$$(-)31.953$$

$$\therefore \alpha = 10^{-3} \times 38.1503 \times (-)(-)(31.953)^{-1} = 10^{-3} \times 1.19395\text{radian} = 0.001194\text{radian}$$

$$\begin{aligned}
 M_t &= \left\{ \frac{1}{7\text{組}} \times M_t - \left(K_v \cdot \sum_{i=1}^{i=3} x_i^2 \right) \times \alpha \times 2 \right\} \times \frac{1}{7\text{本}} \\
 & \quad (7\text{組})^{-1} \quad 21428t \cdot m \quad (-)10^6 \times 1.4305t \cdot m \quad \quad \quad 0.001194\text{radian} \\
 & \quad \quad \quad 10^3 \times 3.061143t \cdot m \quad \quad \quad (-)10^3 \times 1.70804t \cdot m \\
 & \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad \quad (-)10^3 \times 3.4161t \cdot m \\
 & \quad \quad \quad (-)10^3 \times 0.35498t \cdot m \quad \quad \quad (-)10^3 \times 0.0507t \cdot m
 \end{aligned}$$

$$\therefore M_t = (-)50.72t \cdot m \quad \dots \text{杭1本当たりの杭頭moment}$$

$$\begin{aligned}
 (y)_{x=0} \dots = \delta &= \frac{1}{2EI\beta^3} \times H + \frac{M_t}{2EI\beta^2} = 10^{-3} \times 11.226m \\
 & \quad (10^3 \times 1.01383tm^{-1} \times 2)^{-1} \quad 1804t \times (49\text{本})^{-1} \quad 36.8163t \quad (-)50.7t \cdot m \times (2 \times 10^3 \times 3.6577t)^{-1} \\
 & \quad \quad \quad 10^3 \times 2.0276tm^{-1} \quad \quad \quad 10^3 \times 7.3154t)^{-1} \\
 & \quad \quad \quad 10^{-3} \times 0.49318t^{-1} \cdot m \quad \quad \quad (-)10^{-3} \times 6.93058m \\
 & \quad \quad \quad 10^{-3} \times 18.157m \\
 & \quad \quad \quad 10^{-3} \times 11.226m
 \end{aligned}$$

$$\therefore \delta = 0.0113\text{m}$$

これら footingの回転角 α 、杭頭moment M_t 、 footingの水平変位は変位法の連立方程式の解と完全に一致している。

§ 6. 結言

杭頭と剛結の footingの回転変位 α を Changの杭式から直接求めた。

これは Changの式 (1.1)式の $-\frac{d y}{d x}$ の形を条件式にえらび footingの外力moment M_t と杭頭水平外力を既知とする α の1次式を得たからである。 α と M_t は変位法の連立方程式から得るものと同一である可きだからその checkにもなる。

(4.1)式からは用いる杭の本数が同じのまま footingを広くすれば footingの傾斜 α は小さくなることが定性的によみとれる。 H 、 M_t がそのままの時である。

(1992-10-11)