

単杭の応答変位法の解法（例）

単杭の応答変位法の基本式（力の釣合式）は、

$$\frac{d^2}{dz^2} \left(EI \frac{d^2 y}{dz^2} \right) + \frac{d}{dz} \left(N \frac{dy}{dz} \right) + k_h B (y - y_G) = 0 \quad (1)$$

ここに、 EI は杭の曲げ剛性（以後、便宜上、 e と記す）、 N は杭の軸力（圧縮が正）、 y は杭の変位、 B は杭径、 z は地盤の深度、 y_G は地盤変位、 k_h は水平地盤反力係数。(1)式の左辺第2項は、杭の軸力 N による付加曲げの影響を考慮したもので、省略される場合が多い。

(1)式を差分法で解ける形に展開すると、

$$\frac{d^2 e}{dz^2} \frac{d^2 y}{dz^2} + 2 \frac{de}{dz} \frac{d^3 y}{dz^3} + e \frac{d^4 y}{dz^4} + \frac{dN}{dz} \frac{dy}{dz} + N \frac{d^2 y}{dz^2} + k_h B y = k_h B y_G \quad (2)$$

杭頭から杭先端までを、 n 個の節点（節点番号 $i = 0, 1, 2, \dots, n-1$ 、間隔 Δz ）に離散化する。(2)式において、1-4階微分に対して、2次精度の中心差分

$$\frac{dy}{dz} = \frac{y_{i+1} - y_{i-1}}{2\Delta z} \quad (3-1)$$

$$\frac{d^2 y}{dz^2} = \frac{y_{i+1} - 2y_i + y_{i-1}}{\Delta z^2} \quad (3-2)$$

$$\frac{d^3 y}{dz^3} = \frac{y_{i+2} - 2y_{i+1} + 2y_{i-1} - y_{i-2}}{2\Delta z^3} \quad (3-3)$$

$$\frac{d^4 y}{dz^4} = \frac{y_{i+2} - 4y_{i+1} + 6y_i - 4y_{i-1} + y_{i-2}}{\Delta z^4} \quad (3-4)$$

を適用し、整理すると、(4)式を得る。

$$a_{1i} y_{i-2} + a_{2i} y_{i-1} + a_{3i} y_i + a_{4i} y_{i+1} + a_{5i} y_{i+2} = \gamma_i y_{Gi} \quad (4)$$

ここに、

$$a_{1i} = -\frac{e_{i+1} - e_{i-1}}{2\Delta z^4} + \frac{e_i}{\Delta z^4} \quad (5-1)$$

$$a_{2i} = \frac{2e_{i+1} - 6e_i}{\Delta z^4} - \frac{N_{i+1} - N_{i-1}}{4\Delta z^2} + \frac{N_i}{\Delta z^2} \quad (5-2)$$

$$a_{3i} = \frac{-2e_{i+1} + 10e_i - 2e_{i-1}}{\Delta z^4} - \frac{2N_i}{\Delta z^2} + \gamma_i \quad (5-3)$$

$$a_{4i} = \frac{-6e_i + 2e_{i-1}}{\Delta z^4} + \frac{N_{i+1} - N_{i-1}}{4\Delta z^2} + \frac{N_i}{\Delta z^2} \quad (5-4)$$

$$a_{5i} = \frac{e_{i+1} - e_{i-1}}{2\Delta z^4} + \frac{e_i}{\Delta z^4} \quad (5-5)$$

$$\gamma_i = k_{hi} B \quad (5-6)$$

ただし、杭頭 ($i=0$) と杭先端 ($i=n-1$) では、1階微分の中心差分は、前進差分あるいは後退差分により置換し、(6),(7)式とする。

杭頭 ($i=0$)

$$a_{10} = \frac{-e_1 + 2e_0}{\Delta z^4} \quad (6-1)$$

$$a_{20} = \frac{2e_1 - 6e_0}{\Delta z^4} - \frac{N_1 - 3N_0}{2\Delta z^2} \quad (6-2)$$

$$a_{30} = \frac{6e_0}{\Delta z^4} - \frac{2N_0}{\Delta z^2} + \gamma_0 \quad (6-3)$$

$$a_{40} = \frac{-2e_1 - 2e_0}{\Delta z^4} + \frac{N_1 + N_0}{2\Delta z^2} \quad (6-4)$$

$$a_{50} = \frac{e_1}{\Delta z^4} \quad (6-5)$$

$$\gamma_0 = k_{h0} B \quad (6-6)$$

杭先端 ($i=n-1$)

$$a_{1(n-1)} = \frac{e_{n-2}}{\Delta z^4} \quad (7-1)$$

$$a_{2(n-1)} = \frac{-2e_{n-2} - 2e_{n-1}}{\Delta z^4} + \frac{N_{n-2} + N_{n-1}}{2\Delta z^2} \quad (7-2)$$

$$a_{3(n-1)} = \frac{6e_{n-1}}{\Delta z^4} - \frac{2N_{n-1}}{\Delta z^2} + \gamma_{n-1} \quad (7-3)$$

$$a_{4(n-1)} = \frac{2e_{n-2} - 6e_{n-1}}{\Delta z^4} - \frac{N_{n-2} - 3N_{n-1}}{2\Delta z^2} \quad (7-4)$$

$$a_{5(n-1)} = \frac{-e_{n-2} + 2e_{n-1}}{\Delta z^4} \quad (7-5)$$

$$\gamma_{n-1} = k_{h(n-1)} B \quad (7-6)$$

また、杭頭と杭先端の近傍では、境界条件から、(4)式は、(8)-(11)式で表される。

a) 杭頭回転拘束 (固定)

杭頭 ($i=0$) において、

$$\text{撓み角} \frac{dy}{dz} = \frac{y_1 - y_{-1}}{2\Delta z} = 0 \quad \rightarrow \quad y_{-1} = y_1$$

$$\text{せん断力} Q_0 = -EI \frac{d^3 y}{dz^3} = -e_0 \frac{y_2 - 2y_1 + 2y_{-1} - y_{-2}}{2\Delta z^3} = -e_0 \frac{y_2 - y_{-2}}{2\Delta z^3} \quad \rightarrow \quad y_{-2} = y_2 + \frac{2Q_0}{e_0} \Delta z^3$$

より、

1) $i=0$ に対して,

$$a_{30}y_0 + (a_{20} + a_{40})y_1 + (a_{10} + a_{50})y_2 = \gamma_0 y_{G0} - a_{10} \frac{2Q_0}{e_0} \Delta z^3 \quad (8-1)$$

2) $i=1$ に対して,

$$a_{21}y_0 + (a_{11} + a_{31})y_1 + a_{41}y_2 + a_{51}y_3 = \gamma_1 y_{G1} \quad (8-2)$$

b) 杭頭モーメント拘束

杭頭 ($i=0$) において,

$$\text{曲げモーメント } M_0 = -EI \frac{d^2 y}{dz^2} = -e_0 \frac{y_1 - 2y_0 + y_{-1}}{\Delta z^2} \rightarrow y_{-1} = 2y_0 - y_1 - \frac{M_0}{e_0} \Delta z^2$$

$$\begin{aligned} \text{せん断力 } Q_0 &= -EI \frac{d^3 y}{dz^3} = -e_0 \frac{y_2 - 2y_1 + 2y_{-1} - y_{-2}}{2\Delta z^3} \\ &\rightarrow y_{-2} = y_2 - 4y_1 + 4y_0 - \frac{2M_0}{e_0} \Delta z^2 + \frac{2Q_0}{e_0} \Delta z^3 \end{aligned}$$

より,

1) $i=0$ に対して,

$$\begin{aligned} (4a_{10} + 2a_{20} + a_{30})y_0 + (-4a_{10} - a_{20} + a_{40})y_1 + (a_{10} + a_{50})y_2 \\ = \gamma_0 y_{G0} + (2a_{10} + a_{20}) \frac{M_0}{e_0} \Delta z^2 - 2a_{10} \frac{Q_0}{e_0} \Delta z^3 \end{aligned} \quad (9-1)$$

2) $i=1$ に対して,

$$(2a_{11} + a_{21})y_0 + (-a_{11} + a_{31})y_1 + a_{41}y_2 + a_{51}y_3 = \gamma_1 y_{G1} + a_{11} \frac{M_0}{e_0} \Delta z^2 \quad (9-2)$$

c) 杭先端フリー

杭先端 ($i=n-1$) において,

$$\text{曲げモーメント } M_{n-1} = -e_{n-1} \frac{y_{n-2} - 2y_{n-1} + y_n}{\Delta z^2} = 0 \rightarrow y_n = 2y_{n-1} - y_{n-2}$$

$$\text{せん断力 } Q_{n-1} = -e_{n-1} \frac{y_{n+1} - 2y_n + 2y_{n-2} - y_{n-3}}{2\Delta z^3} = 0 \rightarrow y_{n+1} = 4y_{n-1} - 4y_{n-2} + y_{n-3}$$

より,

1) $i=n-2$ に対して,

$$\begin{aligned} a_{1(n-2)}y_{n-4} + a_{2(n-2)}y_{n-3} + (a_{3(n-2)} - a_{5(n-2)})y_{n-2} \\ + (a_{4(n-2)} + 2a_{5(n-2)})y_{n-1} = \gamma_{n-2} y_{G(n-2)} \end{aligned} \quad (10-1)$$

2) $i = n-1$ に対して

$$\begin{aligned} & (a_{1(n-1)} + a_{5(n-1)})y_{n-3} + (a_{2(n-1)} - a_{4(n-1)} - 4a_{5(n-1)})y_{n-2} \\ & + (a_{3(n-1)} + 2a_{4(n-1)} + 4a_{5(n-1)})y_{n-1} = \gamma_{n-1}y_{G(n-1)} \end{aligned} \quad (10-2)$$

d) 杭先端ピン

杭先端 ($i = n-1$) において,

変位 $y_{n-1} = 0$

$$\text{曲げモーメント } M_{n-1} = -e_{n-1} \frac{y_{n-2} - 2y_{n-1} + y_n}{\Delta z^2} = -e_{n-1} \frac{y_{n-2} + y_n}{\Delta z^2} = 0 \quad \rightarrow \quad y_n = -y_{n-2}$$

より,

1) $i = n-3$ に対して,

$$a_{1(n-3)}y_{n-5} + a_{2(n-3)}y_{n-4} + a_{3(n-3)}y_{n-3} + a_{4(n-3)}y_{n-2} = \gamma_{n-3}y_{G(n-3)} \quad (11-1)$$

2) $i = n-2$ に対して

$$a_{1(n-2)}y_{n-4} + a_{2(n-2)}y_{n-3} + (a_{3(n-2)} - a_{5(n-2)})y_{n-2} = \gamma_{n-2}y_{G(n-2)} \quad (11-2)$$

境界条件 a)ないし b)と c)ないし d)の組み合わせに応じて, (4)式および(8)-(11)式から必要な式を連立させると, 解くべき多元連立1次方程式は, (12)式の形に表される.

$$\mathbf{A} \mathbf{y} = \mathbf{g} \quad (12)$$

ここに,

\mathbf{A} : (5)-(7)式の $a_{1i}, a_{2i}, a_{3i}, a_{4i}, a_{5i}$ から決まる要素を持つ正方行列

\mathbf{y} : 求めるべき杭変位 y_i を要素に持つ列ベクトル

\mathbf{g} : $\gamma_i y_{Gi}$ と(8), (9)式右辺 ($a_{10}, a_{20}, a_{11}, M_0, Q_0, e_0, \Delta z$) から決まる要素を持つ列ベクトル

※境界条件 c) 杭先端フリーの場合 : $i = 0, 1, 2, \dots, n-1$ (要素数 n)

※境界条件 d) 杭先端ピンの場合 : $i = 0, 1, 2, \dots, n-2$ (要素数 $n-1$)

(12)式を解いて, 杭変位 $\{y_i\}$ を得る.

※(12)式は, 対称行列とはならない. ここでは, 特異値分解法により求解する.

得られた杭変位 $\{y_i\}$ から, 撓み角 θ , 曲げモーメント M , せん断力 Q を順次, 1階微分により求める.

$$\theta = \frac{dy}{dz}, \quad M = -EI \frac{d\theta}{dz}, \quad Q = \frac{dM}{dz} \quad (13)$$

この微分演算も、ここでは、差分法による。差分スキームは、(14)式とする。

$$\text{節点 } i=0 \text{ (杭頭) : 1次精度の前進差分 } \theta_0 = \frac{y_1 - y_0}{\Delta z} \quad (14-1)$$

$$\text{節点 } i=1 : 3次精度の前進差分 } \theta_1 = \frac{-y_3 + 6y_2 - 3y_1 - 2y_0}{6\Delta z} \quad (14-2)$$

$$\text{節点 } i=2, \dots, n-3 : 4次精度の中心差分 } \theta_i = \frac{-y_{i+2} + 8y_{i+1} - 8y_{i-1} + y_{i-2}}{12\Delta z} \quad (14-3)$$

$$\text{節点 } i=n-2 : 3次精度の後退差分 } \theta_{n-2} = \frac{2y_{n-1} + 3y_{n-2} - 6y_{n-3} + y_{n-4}}{6\Delta z} \quad (14-4)$$

$$\text{節点 } i=n-1 \text{ (杭先端) : 1次精度の後退差分 } \theta_{n-1} = \frac{y_{n-1} - y_{n-2}}{\Delta z} \quad (14-5)$$

以上は、系（杭体と地盤ばね）が線形（弾性）の場合の解法例である。これが非線形の場合、(12)式を増分形で表示して（ $\mathbf{A}\Delta\mathbf{y} = \Delta\mathbf{g}$ ），適切な杭体の曲げモーメントー曲率（ $M-\phi$ ）関係と地盤ばねの荷重ー杭地盤間相対変位（ $p-y$ ）関係を設定し、曲げ剛性 EI と水平地盤反力係数 k_h の接線勾配を用いて、荷重増分解析（プッシュオーバー解析）を行う。あるいは、等価線形解析を行う場合は、 EI と k_h の割線勾配を用いて、反復収束計算（イタレーション）により解を求める。この際、 EI と k_h の初期値は、弾性時の値を用いる。