

円錐先端角を異にするくいの打撃応力について

名城大学理工学部土木工学教室 正員 柴田道生

筆者は、くいの円錐先端角の貫入性、並びに支保力に大きく影響することを重視していることであるが、本文はこの円錐先端角を60°にした場合と、30°にした場合の貫入打撃時におけるくいの各長に発生する応力を、実測値に基づいて計測し、之に理論解を加へたものである。

くいの貫入は、くいの頭に突入し、これを打撃荷重の大小ではなぐて、くいの頭部をくいの先に伝達される応力に変換されることは周知である。オ1図及びオ2図は、打込んだコンクリートくいの断面図で、オ1図は円錐先端角が30°、オ2図は60°のものであり、くいの長は10m、くいの径は400mm、円錐部は完全鉄筋管で保護してある。くいには、コンクリートに抵抗線歪計を貼付して応力歪を計測した。

オ3図、オ4図は、くいの各長の打撃時の応力を示しているが、若端角30°のくいの方で、60°のくいより応力曲線が立上りの傾向を示している。即ち、くいの若端応力は若端角30°のものには50~65 %/cm<sup>2</sup>の値を示し、60°のくいは22~44 %/cm<sup>2</sup>の数値を示し、若端角が鋭角の方で、くいの先に伝達率が大きくなる。この事実は、くいの貫入性及び鋭角をほど大であることを証明している。以下、

l: 地表面よりくいの先端までの深さ

2λ: くいの円錐先端角

θ: 土の内部摩擦角      u: 土の単位重量

P: くいの若端部の受働土圧

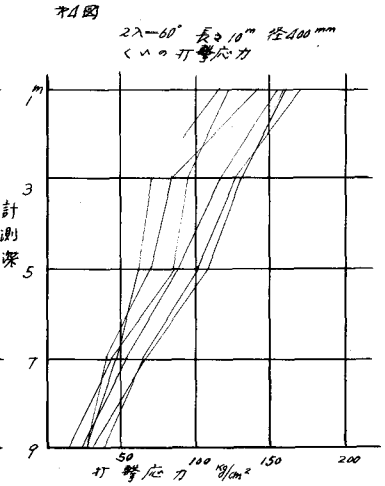
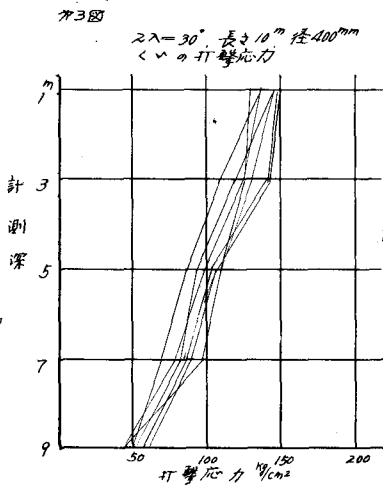
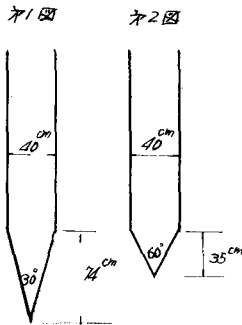
P<sub>m</sub>: 受働土圧の鉛直成分

K<sub>p</sub>: 受働土圧係数

σ: 円錐部に発生するせん断抵抗応力

とすると

$$\sigma = u l K_p \sin^2(\lambda + \theta) \tan \theta$$



くいの先端において、鉛直方向1cm貫入に對するせん断係数を $k'$ とすると

$$k' = \frac{\tau}{1\text{cm}} = \frac{\omega l k_p \sin(\lambda + \theta) \tan \theta}{1\text{cm}} \quad \text{と表はさかすかゝるとする。}$$

くいの頭荷重を $P_0$ 、くいの材の圧縮を無視すると、くいの先端貫入量 $\delta$ は

$$\delta = \frac{P_0}{A_L k'} \quad \text{と示すことができる。}$$

よって  $A_L$  : くいの先端部支持面積と  $A_L = \pi r^2 \cos \lambda$   
 $r$  : くいの半径

従つて鉛直方向地盤反力係数 $K$ は

$$K = \frac{P_0}{\delta} = \frac{P_0}{\frac{P_0}{A_L k'}} = A_L k' = k' \pi r^2 \cos \lambda = \frac{\omega l k_p \sin(\lambda + \theta) \tan \theta \pi^2 \cos \lambda}{1\text{cm}} \quad (\text{kg/cm})$$

次に  $x$  軸方向のくいの先端変位を $\mu$ 、くいの断面積を $A$ 、くいの弾性係数を $E$ とすると

くいの先端では

$$AE \left( \frac{\partial \mu}{\partial x} \right)_{x=0} = K \mu$$

$$\text{従つて} \quad \left( \frac{\partial \mu}{\partial x} \right)_{x=0} = \frac{K}{AE} \mu$$

$$\text{いま} \quad \frac{K}{AE} = k_0 \text{ とすると}$$

$$\left( \frac{\partial \mu}{\partial x} \right)_{x=0} = k_0 \mu \quad k_0 \text{ の単位は } -\text{cm}^{-1} \text{ とある。}$$

又、くいの先端地盤抵抗力を $K'$ とすると

$$AE \left( \frac{\partial \mu}{\partial x} \right)_{x=0} = K' = \omega l k_p \sin(\lambda + \theta) \tan \theta \cdot \pi r^2 \cos \lambda$$

両辺を $AE$ で除いて

$$\left( \frac{\partial \mu}{\partial x} \right)_{x=0} = \frac{K'}{AE} = k_0' \text{ とする。} \quad k_0' \text{ は無次元である。}$$

次に、 $v$  の速度で振動してゐるくいの支持地盤に達して、急に停止した場合のくいの単位伸縮(歪)は、

$$\frac{d\mu}{dx} = \frac{2vl}{\pi^2 a} \sum_{i=1,3,5,\dots} \frac{1}{i^2} \frac{i\pi}{2l} \cos \frac{i\pi x}{2l} \sin \frac{i\pi at}{2l}$$

$$\text{固定端 } x=0, \quad t = \frac{l}{a} \text{ では} \quad \sum_{i=1,3,5,\dots} \frac{1}{i} = \frac{\pi}{4}$$

$$\text{故に} \quad \left( \frac{d\mu}{dx} \right)_{x=0} = \frac{4v}{\pi a} \sum_{i=1,3,5,\dots} \frac{1}{i} \sin \frac{i\pi at}{2l} = \frac{v}{a}$$

$$\text{ゆゑに} \quad \left( \frac{d\mu}{dx} \right)_{x=0} = k_0 \quad \text{従つて} \quad \frac{v}{a} = k_0 \quad \therefore v = a k_0$$

即ち、 $v$  の速度で動いてゐるくいは、支持地盤に達して  $v$  は  $a k_0$  とする。

よつて、いま

$\mu$  : くいの縦方向変位

$E$  : くいの弾性係数

$l$  : くいの長さ

$f$ : <math>u</math> の単位重量  
 $g$ : 重力の加速度  
 $t$ : 時間  
 $x$ : 位置

とすると一次元の波動方程式は

$$\frac{\partial^2 u}{\partial t^2} = a^2 \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} \quad \Rightarrow \quad a^2 = \frac{Eg}{f} \quad \text{ここで } a \text{ は衝撃波の速度である。}$$

この微分方程式の一般解は

$$u = f_1(kt+x) + f_2(kt-x)$$

<math>u</math> の断面積を  $A$  とすると

$$EA \left( \frac{\partial u}{\partial x} \right)_{\substack{x=l \\ t=0}} = -\frac{W}{g} \left( \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} \right)_{\substack{x=l \\ t=0}}$$

ハンマーの重さ  $W$  と <math>u</math> の重さ  $w$  との比  $m$  は  $m = \frac{W}{w}$  とすると

$$ml \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} \bigg|_{\substack{x=l \\ t=0}} = -a^2 \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} \bigg|_{\substack{x=l \\ t=0}}$$

次に、支床が剛であれば

$$u = 0 \quad \text{at } x=0$$

at  $x=l$  において

$$f_2'(z) + \frac{1}{ml} f_2(z) = -f_1'(z-2l) + \frac{1}{ml} f_1(z-2l)$$

この式より下降波は位相が  $2l$  だけ遅れの上昇波で表はされたい。

又、上述の式より  $f_1(kt) + f_2(kt) = 0$

$$\therefore f_1(kt) = -f_2(kt)$$

いま、 $\xi = kt+x$  とおくと

$$u = f_1(\xi) - f_1(\xi-2l)$$

次に衝突運動の Lagrange の方程式は

$$-\int_0^{at} EA \frac{\partial u}{\partial x} dt - m_1 \left[ v - \frac{\partial u}{\partial t} \right] \quad \text{但し } W = m_1 g \quad (\text{ハンマーの重さ } W)$$

$$\therefore m_1 = \frac{W}{g}$$

境界条件として

$$\begin{aligned}
 t=0 \text{ で } u &= 0 \\
 t=0 \text{ で } \frac{\partial u}{\partial t} &= 0
 \end{aligned}
 \quad \text{を用いて}$$

$$f_1'(\xi) + \frac{M}{L} f_1(\xi) = \frac{v}{a} + f_1'(\xi-2l) - \frac{M}{L} f_1(\xi-2l)$$

$$\text{但し } M = \frac{m_2}{m_1} \quad m_2: \text{ <math>u</math> の質量}$$

この微分方程式の解は

$$f_1(\xi) = \frac{l}{M} \frac{v}{a} (1 - e^{-\frac{M}{L}\xi}) + e^{-\frac{M}{L}\xi} \int_0^\xi e^{\frac{M}{L}\eta} \left[ f_1'(\eta-2l) - \frac{M}{L} f_1(\eta-2l) \right] d\eta$$

従って、歪  $\epsilon = \frac{\partial u}{\partial x} = f_1'(\xi) + f_2'(\xi - 2l)$

次に  $f_1(\xi) = \frac{l}{M} \frac{v}{a} (1 - e^{-\frac{M}{l}\xi})$

$f_1'(\xi) = \frac{v}{a} e^{-\frac{M}{l}\xi}$        $f_2'(\xi - 2l) = \frac{v}{a} e^{-\frac{M}{l}(\xi - 2l)}$

さて、重さ  $W$  のハンズ— $\bar{x}$   $v$  の速度で、 $\bar{x}$  の頭に衝撃を及ぼす場合、 $\bar{x}$  の頭で発生した衝撃波が、 $a$  の速度で長さ  $l$  の  $\bar{x}$  の中を伝播するから、衝撃波が  $\bar{x}$  の先端に達する時刻  $t$  は

$t = \frac{l}{a}$  後である。

つまり、

$E = 400,000 \text{ kg/cm}^2$ ,     $\gamma = 2400 \text{ kg/m}^3$ ,     $l = 10^m$ ,     $r = 200^{\text{mm}}$

$W = 1.25 \text{ t}$ ,     $w = 1.89 \text{ t}$ ,     $h = 1.25^m$

とすると、ハンズ— $\bar{x}$   $\bar{x}$  の下に接する際の速度  $u$  は

$u = \sqrt{2gh} = 4.9 \text{ m/sec}$       又  $M = \frac{m_2}{m_1} = 1.512$

ハンズ— $\bar{x}$   $\bar{x}$  の下に接して等しく伝わる速度  $v$  は、

$Wu = (W+w)v$  より

$v = 1.9 \text{ m/sec}$

又  $a = \sqrt{\frac{Eg}{\gamma}} = 4,000 \text{ m/sec}$

下降波が  $\bar{x}$  の先端に達したときは  $x = 0$ ,

下降波  $\xi = at + x = 4000 \times \frac{10^m}{4000 \text{ m/sec}} + 0$   
 $= 10^m$

次に前述したように

$f_1'(\xi) = \frac{v}{a} e^{-\frac{M}{l}\xi}$

よって  $\epsilon = a k_0$

したがって  $k_0$  は前述の如く

$k_0 = \frac{u l K_p \sin(\lambda + \theta) \tan \theta \cdot \pi r^2 \cos \lambda}{AE}$

$\lambda = 15^\circ$  の場合は  $k_0 = 36 \times 10^{-6}$

$\lambda = 30^\circ$  の場合は  $k_0 = 23 \times 10^{-6}$

従って、 $\lambda = 15^\circ$  の場合

$v = a k_0 = 4000 \times 36 \times 10^{-6} = 0.144 \text{ m/sec}$

$\lambda = 30^\circ$  の場合

$v = a k_0 = 4000 \times 23 \times 10^{-6} = 0.092 \text{ m/sec}$

従って、 $\lambda = 15^\circ$  の場合、 $f_1'(\xi) = \frac{0.144}{4000} \times e^{-\frac{1.512 \times 10}{10}} = 0.00009246$

$f_2'(\xi - 2l) = \frac{v}{a} e^{-\frac{M}{l}(\xi - 2l)} = 0.00013$

故に  $\epsilon_{x=0} = 0.00009246 + 0.00013 = 14 \times 10^{-5}$       同様にして  $\lambda = 30^\circ$  の場合は  $\epsilon_{x=0} = 9 \times 10^{-5}$  となる

先端応力  $\sigma = AE \frac{\partial u}{\partial x} = 725 \text{ cm}^2 \times 400,000 \times 0.00014 = 40 \text{ t}$ ,      先端応力  $\sigma_{\lambda=30^\circ} = 26 \text{ t}$  となる。

実物  $\bar{x}$  のハンズ— $\bar{x}$  の場合の  $\lambda = 15^\circ$  の応力と  $\lambda = 30^\circ$  の場合の応力の数値と比較して、近似した傾向にあるようである。      参考文献：重錘落下によるコンクリート供試体の応力、昭和34.3.17、岡田明石