

東京工業大学 伯野元彦 建設省 藤城泰行
東京工業大学大学院 ○横山功一

1. はじめに

地盤の表面に荷重が作用した場合に、地盤中に生ずる応力を求める事は、構造物の沈下計算や地中構造物の設計等に才一に必要な事である。荷重が静的な場合は、Boussinesqの問題等で、理論的に求められており、圧力球根の図、表が作製され、実用の便に供されている。しかしながら、機械台基礎に対する機械による加振力や、地中埋設管の自動車等の走行荷重による破壊、地盤の振動締めについての問題点の把握等を考えると、静的な場合のみでなく、振動的外力が加わった時の、地盤中に生ずる応力を求める事が必要になる。本研究では、地盤を半無限弾性体と考えて、その表面に単一の点加振の場合と、等分布円荷重(半径 r)で加振された場合に、地盤に生ずる応力分布を求め、静的な場合と比較する。

2. 基礎方程式

図-1のように、半無限弾性体の表面を $z=0$ とし、鉛直軸 z を下方に向けて円筒座標(r, θ, z)を考えて、 u_r, u_z とそれぞれ r, z 軸方向の変位成分とする。変位は z 軸に関して対称であるから、 θ 方向は考える必要はない。

その時の波動方程式は次のように書ける。

$$\rho \frac{\partial^2 u_r}{\partial t^2} = (\lambda + 2\mu) \frac{\partial \Delta}{\partial r} + 2\mu \frac{\partial \omega}{\partial z}$$

$$\rho \frac{\partial^2 u_z}{\partial t^2} = (\lambda + 2\mu) \frac{\partial \Delta}{\partial z} - \frac{2\mu}{r} \frac{\partial}{\partial z} (r\omega)$$

$$\Delta = \frac{1}{r} \frac{\partial}{\partial r} (r \cdot u_r) + \frac{\partial^2 u_z}{\partial z^2}$$

$$\omega = \frac{1}{2} \left(\frac{\partial u_r}{\partial z} - \frac{\partial u_z}{\partial r} \right)$$

$$\lambda = \text{Lamé } \alpha \text{ 定数} = \frac{2\mu\sigma}{1-2\sigma} = \frac{E\sigma}{(1+\sigma)(1-2\sigma)}$$

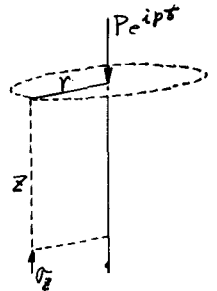


図-1

又、鉛直方向の垂直応力 σ_z と、 z に垂直な面に働く剪断応力 τ_{zr} は、

$$\sigma_z = \lambda \Delta + 2\mu \frac{\partial u_z}{\partial z}$$

$$\tau_{zr} = \mu \left(\frac{\partial u_r}{\partial z} + \frac{\partial u_z}{\partial r} \right)$$

で表わされる。そして、波動方程式の解は次のように与えられる。

$$u_r = (k_1 A e^{-n_1 z} + n_2 B e^{-n_2 z}) J_1(kr) e^{i\theta t}$$

$$u_z = (n_1 A e^{-n_1 z} + k_1 B e^{-n_2 z}) J_0(kr) e^{i\theta t}$$

$$\therefore k_1^2 = \frac{\rho^2}{\alpha^2} + n_1^2 = \frac{\rho^2}{\beta^2} + n_1^2, \quad \alpha = \sqrt{(\lambda + 2\mu)/\rho} = VP, \quad \beta = \sqrt{\mu/\rho} = VS$$

J_0, J_1 : Bessel 関数

又、応力については、

$$\sigma_z = \left\{ \left[\frac{2\sigma}{1-2\sigma} (k^2 - n_1^2) - 2n_1^2 \right] A e^{-n_1 z} + 2k n_2 B e^{-n_2 z} \right\} J_0(kr) \mu e^{i\theta t}$$

$$\tau_{zr} = -\mu \left\{ 2k n_1 A e^{-n_1 z} + \left(2k^2 - \frac{\rho^2}{\beta^2} \right) B e^{-n_2 z} \right\} J_0(kr) e^{i\theta t}$$

3. 解法

加振力として、原点においてz軸方向に作用する上下方向加振力 $P e^{i\omega t}$ を考えて、境界条件に合うように定数 A, B を定める。

$$\begin{aligned} \sigma_z \Big|_{z=0} &= -P e^{i\omega t} & (r=0) \\ &= 0 & (r>0) \\ \tau_{zr} \Big|_{z=0} &= 0 \end{aligned}$$

σ_z に関する条件を Fourier-Bessel 級数に展開すると

$$\sigma_z \Big|_{z=0} = -\frac{P e^{i\omega t}}{2\pi} \int_0^\infty J_0(kr) k dk$$

となる。そこで、応力の一般解で $z=0$ としたときと比較して、 A, B を求める。

$$A = \frac{Pk}{2\pi\mu} \left(2k^2 - \frac{\rho^2}{\beta^2} \right) \frac{dk}{F(k)}$$

$$B = -\frac{Pk}{2\pi\mu} \cdot 2kn_1 \frac{dk}{F(k)}$$

ただし、 $F(k) = \left(2k^2 - \frac{\rho^2}{\beta^2} \right)^2 - 4k^2 n_1 n_2$ (Rayleigh 関数)

この A, B を応力の一般解に代入して k に関して \int_0^∞ とほどこせば、 σ_z, τ_{zr} が求まる。

$$\sigma_z = \frac{P e^{i\omega t}}{\pi} \int_0^\infty \left\{ k \left(2k^2 - \frac{\rho^2}{\beta^2} \right) \left(\frac{\sigma}{1-2\sigma} \frac{k^2}{\beta^2} - n_1^2 \right) e^{-n_1 z} + 2k^3 n_1 n_2 e^{-n_2 z} \right\} \frac{J_0(kr)}{F(k)} dk$$

$$\tau_{zr} = \frac{P e^{i\omega t}}{\pi} \int_0^\infty k^2 n_1 \left(2k^2 - \frac{\rho^2}{\beta^2} \right) (e^{-n_1 z} - e^{-n_2 z}) \frac{J_1(kr)}{F(k)} dk$$

4. 数値計算の結果及び考察

上の無限積分を電子計算機を用いて計算した。積分の中の Rayleigh 関数は実根をもっているから、この積分は積分路上に極が存在する事になる。結果は複素数で表わされるので、絶対値をとり、等応力の点を結んで図を作製した。

図-2から、表面近くでは差はあまりないが深くなるにつれて、振動的な外力の場合の方が、大きな応力が生じている。

又、表-1から振動数が大きくなるほど同じ場所では、応力が大きくなる傾向が表われている。振動数として、2, 5, 10, 25, 50 Hz と変化させる。

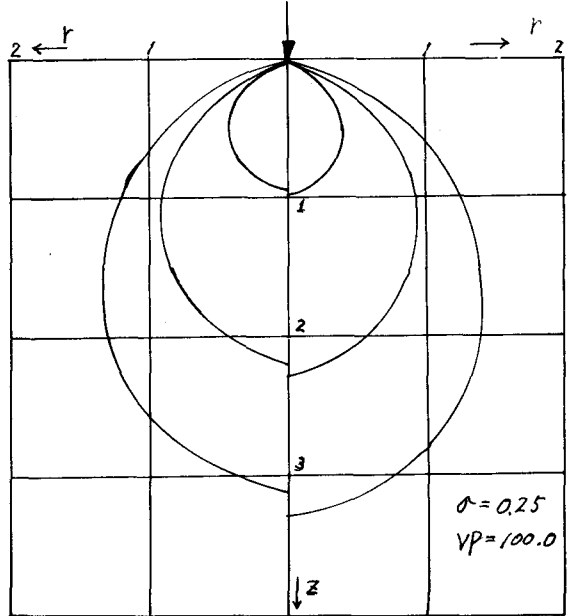


図-2 左: 静的 右: $T = 0.2$

表-1. 振動数を変えた時の半径方向の応力変化 ($z = 1.2$)

	0.0	0.2	0.4	0.6	0.8	1.0	1.2	1.4	1.6	1.8	2.0
静的な場合	0.332	0.310	0.255	0.190	0.132	0.0887	0.0586	0.0387	0.0258	0.0171	0.0120
$T = 0.5 (S)$	0.3412	0.3191	0.2638	0.1981	0.1398	0.0956	0.0649	0.0444	0.0310	0.0222	0.0164
$T = 0.2 (S)$	0.4210	0.3976	0.3390	0.2687	0.2050	0.1553	0.1190	0.0933	0.0747	0.0609	0.0502