

1. まえがき 前回報告した「直方体の応力解析について」で (a) の場合、即ち、底面の変位が拘束された直方体が上面の中央に一様分布の圧縮荷重を受けた場合についての計算結果が得られたので報告します。

2. Cube の場合に対する解 前回の報文中の式 (13) の 5 群連立方程式は Cube ($a=b=l$) の場合で荷重が正方形分布 ($c=d$) の場合には、 $B_{ni}^2 = A_{ni}^2$ の関係があるので 4 群連立方程式に低下する。未知数を無次元化し、反復法で解くのに適した形に整理して示せば次のようになる。但し、 a は Cube の辺長、 c は荷重幅、 q_0 は荷重強度を表わす。

$$A_{ns} = \frac{A_{ns}^2}{a q_0}, \quad C_{is} = \frac{1}{2a q_0} (C_{is}^2 + \bar{C}_{is}^2), \quad \bar{C}_{is} = \frac{1}{2a q_0} (C_{is}^2 - \bar{C}_{is}^2), \quad D_{is} = \frac{\bar{C}_{is}^3}{a^2 q_0}$$

$$I_{ns} = \frac{\pi}{2} \sqrt{\pi^2 + 4\delta^2} \quad m_{ni} = \frac{\pi}{2} \sqrt{\pi^2 + 4l^2} \quad N_{is} = \pi \sqrt{l^2 + \delta^2} \quad (i, \delta, \pi = 0, 1, 2, \dots) \text{ と置く。}$$

$$H_{is} C_{is} = -\bar{N}_{is} \sum_{n=0}^{\infty} (n I_{is}^2 A_{ns} + n I_{is}^2 A_{ni}) - K_{is} \sum_{n=0}^{\infty} (n I_{is}^1 A_{ns} + n I_{is}^1 A_{ni}) + K_{is} M_{is} - \bar{N}_{is} P_{is} \tag{1}$$

$$N_{is} \bar{N}_{is} \bar{C}_{is} = -N_{is} N_{is} C_{is} + \sum_{n=0}^{\infty} (n I_{is}^1 A_{ns} + n I_{is}^1 A_{ni}) - M_{is} \tag{2}$$

$$I_{ns} A_{ns} = -\sum_{n=0}^{\infty} (i J_{sn} A_{ni} + i K_{ns} C_{is} + i \bar{K}_{ns} \bar{C}_{is} - i L_{ns} D_{is}) \tag{3}$$

$$L_{is} D_{is} = \sum_{n=0}^{\infty} (n I_{is}^3 A_{ns} - n I_{is}^3 A_{ni}) \tag{4}$$

ここで

$$H_{is} = N_{is} \left[-\frac{\delta}{\sinh 2l_{is}} \{ N_{is}^2 + (1-\nu)^2 \} + (\delta\nu - l) \sinh 2K_{is} \right]$$

$$\bar{N}_{is} = 2(N_{is} - 1 + \nu) \coth 2l_{is} + 2\nu - 1 - 2K_{is}, \quad K_{is} = \frac{2}{\sinh 2l_{is}} (N_{is} - 1 + \nu) + e^{-2K_{is}}$$

$$M_{is} = \frac{c^2}{a^2} \frac{4\nu(1-2\nu)}{2(1-\nu-2\nu^2)} \cdot (\delta_s \bar{\delta}_i (1)^i + \delta_i \bar{\delta}_s (1)^s), \quad N_{is} = 2(N_{is} + 1 - \nu) \coth 2l_{is} + 2\nu - 1 + 2K_{is}$$

$$P_{is} = \frac{2c}{a\pi} \left(\frac{\bar{\delta}_i \delta_s}{i} \sin \alpha_i c + \frac{\bar{\delta}_s \delta_i}{s} \sin \beta_s c \right) + \frac{4}{\pi^2} \frac{\bar{\delta}_i \bar{\delta}_s}{l_{is}} \sin \alpha_i c \sin \beta_s c$$

$$n I_{is}^1 = \frac{16(1)^{iH}}{E^2} \sinh l_{ns} [l^2 \{ \pi^2 + 4\delta^2 + (1-\nu) E \} - \epsilon_i \delta^2 (4l^2 - \nu E)]$$

$$n I_{is}^2 = \frac{16(1)^{ni} \epsilon_i}{E^2} \sinh l_{ns} (\pi^2 l^2 + \nu \delta^2 E)$$

$$I_{ns} = \frac{l_{ns}}{\sinh l_{ns}} (l_{ns} + \coth l_{ns} \sinh l_{ns}), \quad i J_{sn} = \frac{4(1)^{sn} \epsilon_i}{E^2} \sinh m_{ni} (16l^2 \delta^2 + \nu \pi^2 E)$$

$$i K_{ns} = \frac{8(1)^{iH} \epsilon_n}{E^2} (\pi^2 l^2 + \nu \delta^2 E) e^{2K_{is}} - \frac{8(1)^i \epsilon_n}{E^2} \{ l^2 (\pi^2 + E) + \nu (\delta^2 - l^2) E \}$$

$$i \bar{K}_{ns} = \frac{-8(1)^{iH} \epsilon_n}{E^2} (\pi^2 l^2 + \nu \delta^2 E) e^{-2K_{is}} + \frac{8(1)^i \epsilon_n}{E^2} \{ l^2 (\pi^2 + E) + \nu (\delta^2 - l^2) E \}, \quad i L_{ns} = \frac{8(1)^i \epsilon_n}{E} i s N_{is}$$

$$L_{is} = \frac{2l_{is}^2}{l_{is}} \coth 2l_{is}, \quad n I_{is}^3 = \frac{32(1)^{iH}}{E} (1-\nu) \sinh l_{ns}, \quad E = 4l^2 + 4\delta^2 + \pi^2$$

$$\epsilon_i = \begin{cases} 1 & i \geq 1 \\ \frac{1}{2} & i = 0 \end{cases}, \quad \delta_i = \begin{cases} 1 & i = 0 \\ 0 & i \neq 0 \end{cases}, \quad \bar{\delta}_i = \begin{cases} 0 & i = 0 \\ 1 & i \neq 0 \end{cases}$$

3. 計算例 $a=b=l$ の Cube で荷重幅が $c=d$ の正方形分布の場合を取り扱った。Cube の辺長と荷重幅との比 $\nu = a/c$ が 1.0, 2.0, 5.0 の 3 つの場合に対して、 $\nu > 1$ の場合はすべて $\nu = 0.20$ として応力を求め、図-1 から図-6 までに示した。報載の項数は 24 項まで取り、連立方程式の解法は加速係数を用いた反復

法により行なつた。参考文献：「直方体の応力解析
 について」土木学会第27回年度学術講演会，第1部

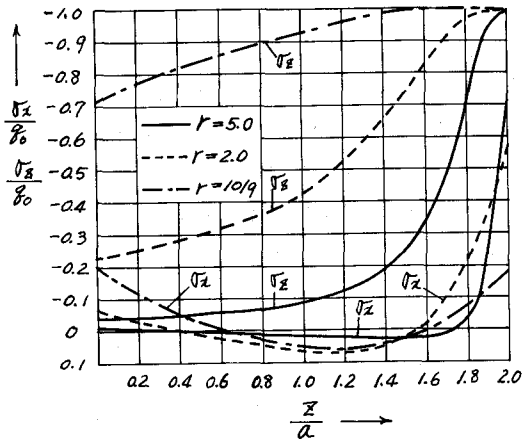


図-1 z軸におよぶ直応力の分布

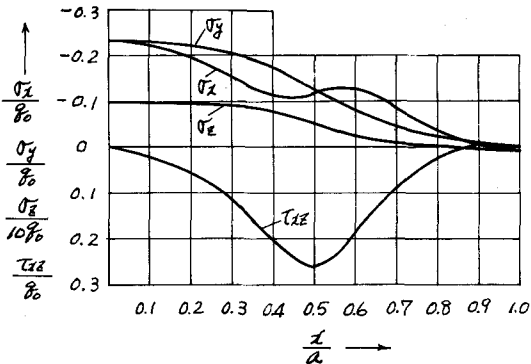


図-2 ($r=2.0, z=1.8a, y=0$)

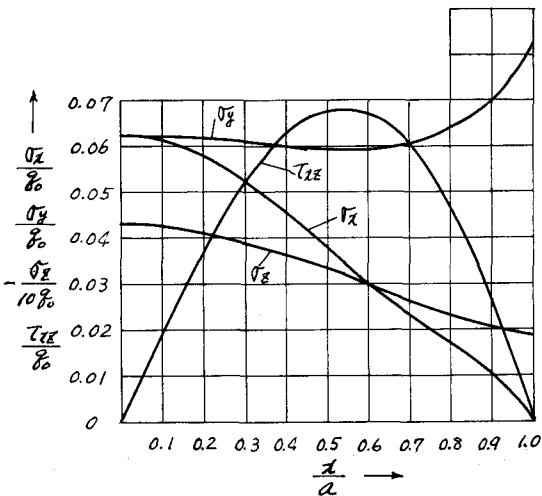


図-3 ($r=2.0, z=1.0a, y=0$)

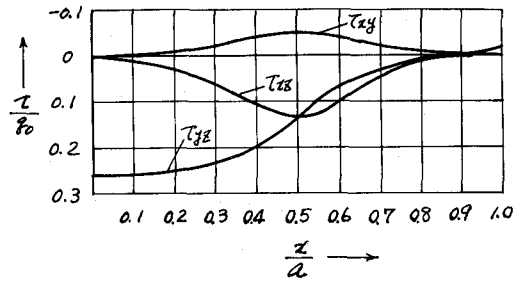


図-4 ($r=2.0, z=1.8a, y=0.5a$)

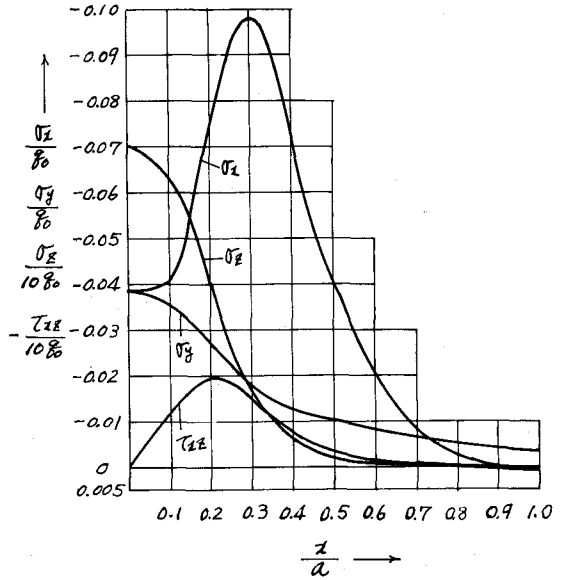


図-5 ($r=5.0, z=1.8a, y=0$)

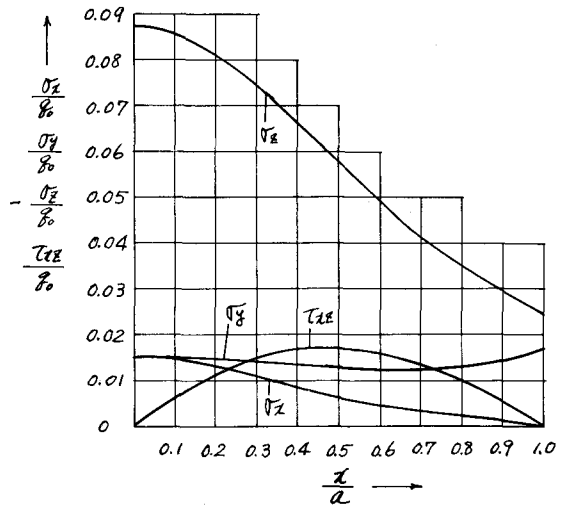


図-6 ($r=5.0, z=1.0a, y=0$)