

神戸大学 正員 桜井春輔
" 正員 北村泰寿

1 はしがき 基礎構造物の設計においては、地盤の力学的性質を表わすために地盤係数を用いるのが普通であり構造物自体の設計に対しては、それで充分にあうと/orと考えられる。しかし構造物の大型化とともにその重量の増加は従来あまりかえり見られなかつた岩盤の安定性が重要な問題となってきた。岩盤の安定性の解析については構造物と地盤との接触面における応力分布が問題となる。地盤が土のように流動しやすいものであれば、その応力分布は等分布に近づくものと思われるが、岩盤上の構造物基礎の場合には等分布とは考えられないであろう。岩盤のようなせい性材料は破壊に至るまで比較的弾性的であることを考慮して、ここでは岩盤を等質等方性の半無限弾性体と仮定する。そして Boussinesq の解を利用して、構造物を剛体とえた場合、および弾性体とえた場合について数値計算によって底面の応力分布を求める。ただし構造物と地盤との接触面のマツカは無視する。計算は構造物を 2 次元とみなした場合および長方形底面を有する 3 次元的ひずみを持つ場合のそれについて行い、両者を比較検討する。

2 構造物を剛体と仮定した場合 (a) 2 次元的解析 地盤内においては水平方向の変位が互に拘束されているので当然平面ひずみ状態を考えるべきである。図-1 に示すような一様沈下および回転の場合についての解を求める。構造物底面を等間隔に分割し、その分割点における圧力を $[P]$ 、変位を $[A]$ とすれば、その両者は次式によって関係づけられる。すなはち

$$[F][P] = [A] \quad (1)$$

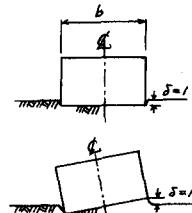


図-1

ここで $[F]$ は Flexibility Matrix を表わし Boussinesq の解より求められる。この計算に要求される

積分定数の決定は載荷点より充分離れた距離 η において変位は無視できるという条件から求め

られる。構造物底面の応力分布は (1) 式を図-1 に示す変位 $[A]$ について解くことにより求められる。分割数を増せば応力分布はだいたい理論解に近づくわけであるが、ここでは 7 等分と 20 等分の場合について計算を行う。図-2 にその計算結果を示す。この図には、Sadowsky が一様沈下の場合について求めた理論解をも示してある。図より明らかのように 7 等分および 20 等分に対する解は構造物底面の線に近い部分を除き互によく一致しており、工学的には 7 等分でも充分と考えられる。応力分布に対するひずみ影響を図-3 に示す。これは底面を 20 等分した場合の結果である。回転の場合の変化は応力分布に影響を及ぼさない。

(b) 3 次元的解析 長方形底面を有する構造物が一様沈下および回転する場合についての解を求める。長方形の寸法は $\text{テク}/\text{横比 } \eta/b = 1$ および 2 とする。この場合には長方形の横方向を θ 等分する正方形格子を用い、これに対する Flexibility Matrix を求めれば 2 次元に対する同じように (1) 式から応力分布を計算することができる。図-4 と図-5 に $\eta/b = 2$ の場合の一様沈下および回転に対する結果を示す。図-5 には比較のために 2 次元的解析結果を示してある。また図-3 において一様沈下の場合についての 2 次元的解析結果との比較を行つ。底面中央部においては 2 次元的解析結果は 3 次元による解と一致するが、仮定すれば図-3 より明らかなるように $\eta = 100$ に対する値は非常に小さい。これは η に対する適当な値の存在することを示している。

3 構造物を弾性体と仮定した場合 構造物の剛度が岩盤のそれに比較して充分大でない場合には当然構造物を弾性体と考えなければならない。先に述べたと同じ方法によりこの問題を解くためには (1) 式のかわりに次の式を用いればよい。

$$[F][P] = [A] - [B][P] \quad (2)$$

ここに $[B]$ は構造物底面に対する Flexibility Matrix であり、構造物の剛性を表わす。しかしこの $[B]$ を求めるることは非常に

困難である。ここでは最も簡単に Diagonal Matrix を仮定する。

$$\text{すなはち } [B] = k[I] \quad (3)$$

ここに k は構造物の剛性を表わす定数、 $[I]$ は Unit Matrix

を表わす。図-6 に種々の k に対する回転の場合の 2 次元の解を示す。图より明らかのように k の増加とともに応力分布はだいたいに三角形分布に近づく。また一様沈下の場合は当然等分布に近くなる。しかし実際に存在する岩盤と構造物との剛性の割合から考慮すれば、三角形分布(回転)および等分布(一様沈下)は生じないようである。

参考文献；川本勝男、土木学会論文集 vol.126, 1966, p.16

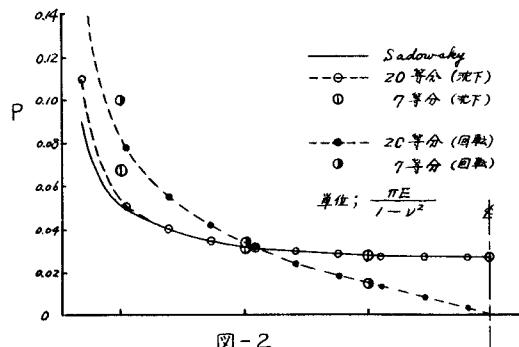


図-2

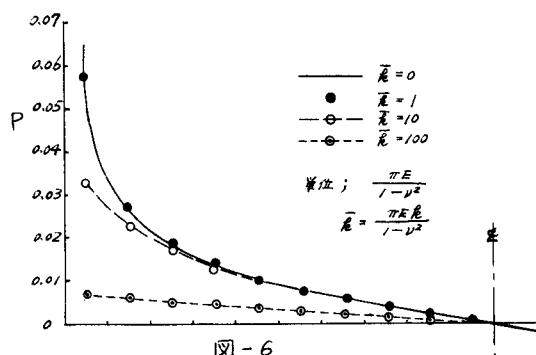


図-6

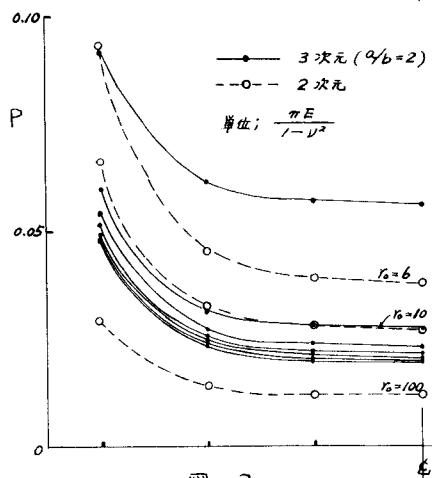


図-3

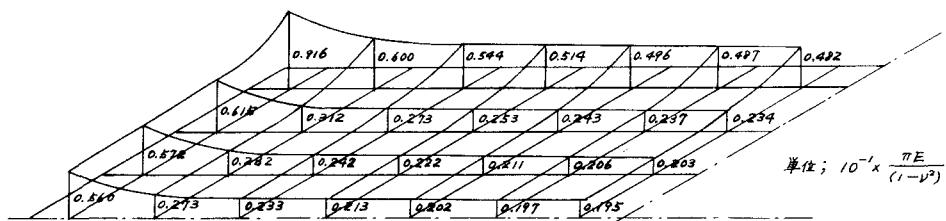


図-4

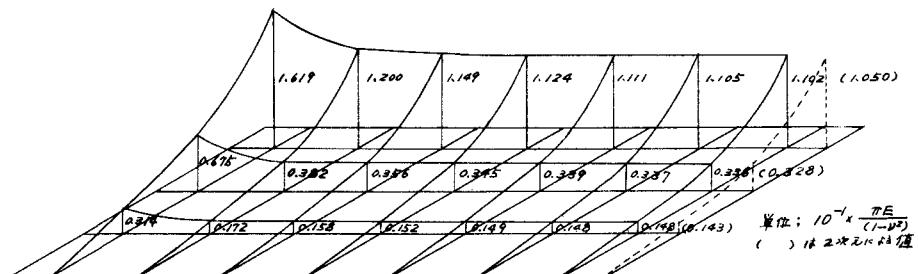


図-5