

粘性土 ($C_u \neq 0, \phi_u = 0$) の地震時受働土圧の算定

名古屋大学工学部
鹿島建設株式会社
名古屋大学工学部
学生員 河邑 真
正員 千田正孝
学生員 ○大島 博

1. まえがき

Sakelaraki 法を用いた受働土圧の計算法は、地表面と壁面の境界条件により、特異点を用いた解法と、不連続線を用いた解法とに分けられる。双法に対する詳しい説明は前回までに発表済みであるので、今回は、実用工の利点を考え、粘着力 C_u が深さ方向に増加した場合の受働土圧を算定した。

また、こうした C 材の計算は、C_u材の計算方法を用いても可能であることを示し、あわせて、C_u材の計算過程に生じる誤差の実用工の修正について検討した。

2. 粘着力 C_u ($\phi_u = 0$) が深さ方向に増加する場合の受働土圧

図-1において、次式が成り立つ場合は、特異点を用いた解法により受働土圧の算定が可能である。以下 C_u , ϕ_u を単に C, ϕ とかく。

$$\delta_1 + \delta_0 + \beta \geq d_1 \quad \dots \dots \dots (1)$$

ただし、 $\tau_{\text{ad}} = -C \sin \alpha \delta_0$, $\tau_{\text{at}} = -C \sin \alpha \delta_1$ である。

式(1)の条件のもとに、地盤工の粘着力が次式に示すように深さ方向に連続的に変化する場合の計算結果は図-2 のようになる。

$$C = 0.5 + 0.25 u \quad \dots \dots \dots (2)$$

ここで、 $0.5 (\text{t/m}^2)$ は $u = 0 (\text{m})$ における粘着力で、 $0.25 (\text{t/m}^3)$ は u 軸方向の単位深さ当たりの粘着力の増分を表わしている。深さ方向に粘着力が異なる場合には、応力を無次元化して表わすことができない。したがって、この場合は実際の寸法の C_u に対して土圧を求めるべくはならない。

3. C_u 材の計算方法の C 材への適応性について

C_u 材の解法において、Sakelaraki は次の関数 X を導入している。 $X = \frac{1}{2} \cot \phi \cdot \log \frac{\delta_1}{C} \dots \dots \dots (3)$

これより、 $\phi = 0$ とき、C 材の解法に用いることは許さない。しかし、 ϕ を徐々に減少させ、0 に近似させることに矛盾はない。

図-3 は ϕ を 5° から 0.01° まで減少させていくたときの土圧分布の比較である。この図から、 $\phi = 0.1^\circ$ では、C のみの計算結果とほぼ等しい土圧分布が得られ、C_u 材の解法を用いて、C 材の土圧計算が実用上、可能であることがわかった。

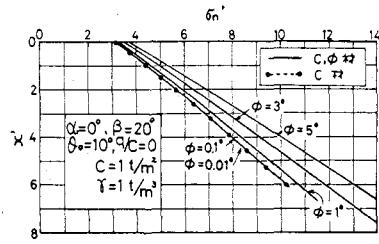


図-3

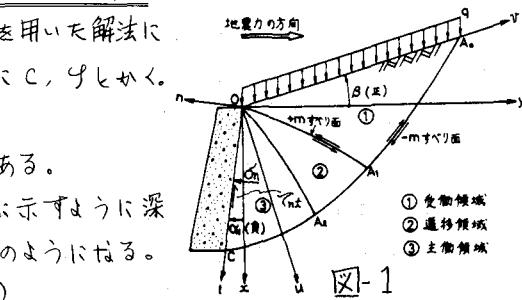
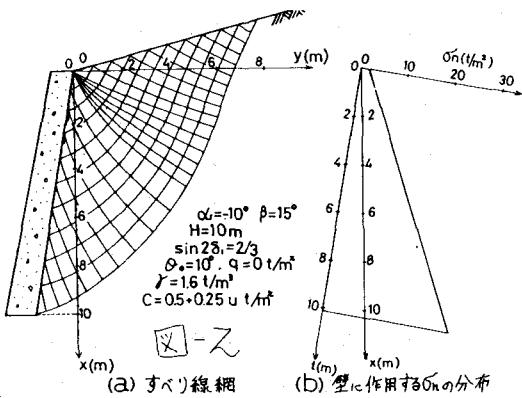


図-1



4. 誤差・軽減に関する考察

これまでの解法では、計算上、各節点間を結ぶすり面を直線とみなして計算するため、誤差が生じる。しかし、こうした誤差は、分割数を増し、節点間が近似的に直線とみなしうるほど微小区間にすれば無視できるが、実際には、そのように大きめに分割数を用いて計算することは不可能であるので、誤差の発生を避けることはできない。

図-4は、 $x' = 5$ における δ_n' について、50分割を基準に、分割数による誤差の変化を示したものである。ただし、 x' 、 δ_n' は x 、 δ_n の無次元量である。これより、C材では、誤差は小さく、20分割で約2.3%であり、実用上、20分割で計算してよいことがわかる。

次に、シナ材の場合の誤差について考察する。

シナ材の垂直土圧 δ_n は次式で表わされる。²⁾

$$\delta_n' = K_{pc} + x' \cdot k_{pr} \quad \cdots \cdots \cdots (4)$$

ここで、 $K_{pc} = \delta_n'(x' = 0)$

$$k_{pr} = [\delta_n'(x') - \delta_n'(x' = 0)] / x'$$

図-5は、50分割で得られた K_{pr} を基準とした場合の、各分割数での誤差を表わしたものである。これより、誤差は、この分割の場合、地表面側からの計算では、0.82%、壁面側からの計算では0.81%と、C材に比べ、かなり大きい。

このため、筆者らは、誤差を軽減するため、次の方法を用いて計算を行なった。(図-6参照)

すなわち、従来の漸化式を用いて得られた節点の δ 値($\delta_i, \delta_j, \delta_k, \delta_l$)を

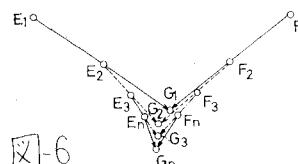


図-6

第1近似値として、その δ 値と1つ前の節点の δ 値との平均値を用いて再度計算を行ない、第2近似値とする。この計算を4回ある精度で収束するまで繰り返し、収束したときの δ 値を求める節点の δ 値(すなわち、順次、計算を進めなくて済む方法である)。

この方法を用いて得られた結果が図-7であり、図-8は、所要計算時間と示したものである。これらより図から、誤差は、この分割(つまりは30分割)で、かなり軽減されることわかる。よって、壁面側からの分割で計算を行なうば、経済的にも、精度的にも、より良い結果を得ることがわかる。

参考文献：八木裕平、河原眞子、正寿、内部摩擦角の影響を考慮した有限要素法による土工構造物の算定法、第3回工学論文報告集

「地盤と基礎」内部摩擦角をもとにした算定法、土木学会論文報告集 16-253, 1976

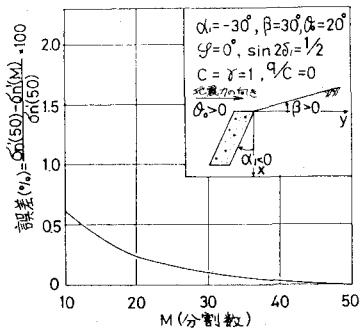


図-4

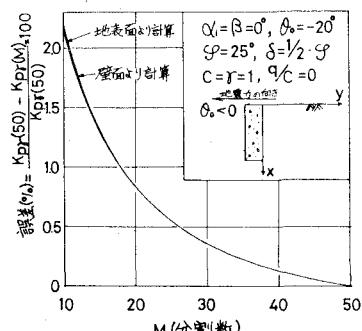


図-5

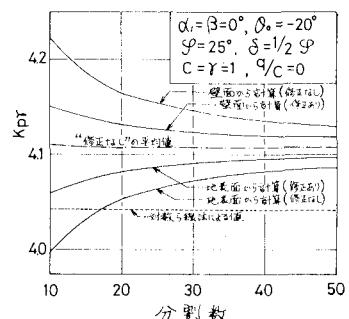


図-7

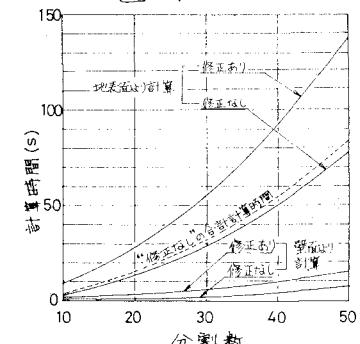


図-8