

名古屋工業大学 学生員 ○ 外賀 秀明  
〃 正員 松岡 元

すでに従来的な観点より粒状体のせん断時の応力・ひずみ関係を導いていた<sup>1)</sup>が、この概念に基づき初期載荷(1st loading)時の土質パラメータ  $\mu'(\mu'_{1st})$ ,  $\gamma_0(\gamma_{01st})$  を知って以後のせん断に対する  $\mu'$ ,  $\gamma_0$  の値を予測し、これ用いて 排水・非排水繰返しせん断挙動の解析を行った。

### 1. 土質パラメータ $\mu'$ , $\gamma_0$ の予測

従来的な観点から粒子接点角  $\theta$  の度数分布を三角形近似することにより、滑動面上のせん断・垂直応力比  $\tau/\sigma_N$ , せん断ひずみ増分  $\Delta\gamma$ , 垂直ひずみ増分  $\Delta\varepsilon_N$  との平均値  $\bar{\theta}$  (てに抵抗する角度を正)との関係として次式を提案してある<sup>1)</sup>。

$$\frac{\tau}{\sigma_N} = \frac{\pi \cdot \sin(3\bar{\theta} + \phi_\mu) - 6\bar{\theta} \cos \phi_\mu}{\pi \cdot \cos(3\bar{\theta} + \phi_\mu) + 6\bar{\theta} \sin \phi_\mu} \doteq \lambda \bar{\theta} + \mu \quad \text{--- (1)}$$

$$\Delta\gamma = \frac{\pi/2 + 3\bar{\theta}}{\frac{\pi^2}{24} a e^{-\bar{\theta}} - (\pi/2 + 3\bar{\theta})} \cdot \Delta\theta \quad \text{--- (2)}$$

$$\Delta\varepsilon_N = \frac{6\bar{\theta} - \pi \cdot \sin 3\bar{\theta}}{\pi \cdot \cos 3\bar{\theta}} \cdot \Delta\gamma \quad \text{--- (3)}$$

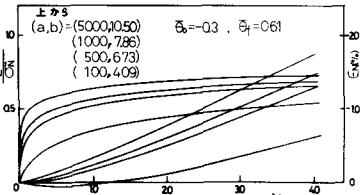


図-1  $\tau/\sigma_N \sim \gamma \sim \varepsilon_N$  関係

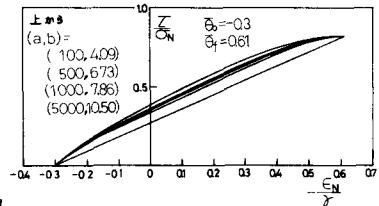
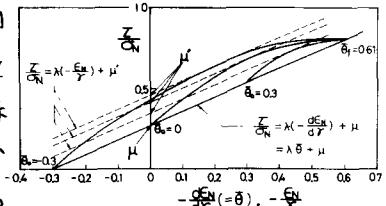


図-2  $\tau/\sigma_N \sim \varepsilon_N/\gamma$  関係



ここに  $\phi_\mu$  は粒子間摩擦角,  $\lambda, \mu$  は土質パラメータで  $\mu = \tan \phi_\mu$ ,

入は  $\mu$  に依存する係数である。また  $a, b$  はパラメータであるが

$\bar{\theta}_t$  (破壊時の  $\theta$ ) = 0.61 の場合に定まる ( $a, b$ ) の値の組<sup>1)</sup> を用いて式(1)～(3)より得られた  $\tau/\sigma_N \sim \gamma \sim \varepsilon_N$ ,  $\tau/\sigma_N \sim \varepsilon_N/\gamma$  関係がそれぞれ図-1, 2 である。図より 大きな幅を持つ応力・ひずみ関係も  $\tau/\sigma_N \sim \varepsilon_N/\gamma$  関係にすればかなりユニークに整理されるのがわかる。

図中  $\bar{\theta}_0$  はせん断開始点での  $\theta$  である(なお、図-1 の 4 本の

曲線は全て等しい強度を持つため  $\gamma$  の非常に大きいところでは一致 図-3  $\mu'$  と  $\bar{\theta}_0$  の関係する)。図-3 は  $\bar{\theta}_0$  を変えた場合の  $\tau/\sigma_N \sim \varepsilon_N/\gamma$  関係であるが両端を  $\bar{\theta}_0$

と  $\bar{\theta}_0$  で抑えられた山なりの曲線となることがわかる。従来よりこの曲線の主要部分(図中破線)の縦軸切片を  $\mu'$  としているが、これらの山なりの曲線はほぼ相似であることから次式を得る。

$$\mu' - \mu = \pi \cdot (\bar{\theta}_0 - \bar{\theta}_t) \quad \text{--- (4)}$$

ここで、 $\pi$  は図-2, 3 より 0.2 程度の係数となり、せん断履歴によって強度( $\bar{\theta}_0$ )が変化しないと考えれば  $\mu'$  は  $\bar{\theta}_0$  を反映するパラメータとなる。また、図-4 に示すように逆方向せん断開始時においてはせん断方向が逆転するため  $\bar{\theta}_0$  の値は前載荷終了時の  $\theta$  の値の符号をえたものとして評価

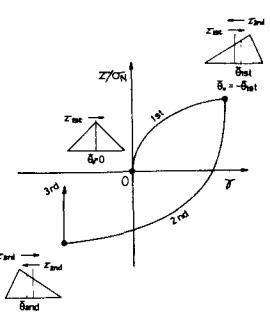


図-4 応力・ひずみ関係と粒子接点角分布の変化特性

される。さて、 $\gamma_0$ は  $\epsilon_N$  の最大圧縮点での  $\gamma$  の値であるが、著者の一人は次式を与えている<sup>2)</sup>。

$$\gamma = \gamma_0 \cdot \exp\left(\frac{\epsilon/\epsilon_N - \mu}{\mu' - \mu}\right) \quad \text{--- (5)}$$

これに式(1)を代入し破壊時での  $\gamma$ ,  $\bar{\theta}$  をそれぞれ  $\gamma_f$ ,  $\bar{\theta}_f$  とすれば、

$$\gamma_f = \gamma_0 \cdot \exp\left(\frac{\lambda \cdot \bar{\theta}_f}{\mu' - \mu}\right) \quad \text{--- (6)}$$

これと式(4)より、

$$\gamma_0 = \gamma_f \cdot \exp(-\lambda/\kappa) \cdot \exp\left[\frac{\lambda \cdot (-\bar{\theta}_0)}{\kappa(\bar{\theta}_f - \bar{\theta}_0)}\right] \quad \text{--- (7)}$$

ここで 1st loading 時には  $\bar{\theta}_0 = 0$  とし、またどのような応力比から

逆方向にせん断しても破壊に至る

までに生じる  $\gamma$  は等しい(図-5 参照)

と仮定すれば、次式を得る。

$$\gamma_0 = \gamma_{0,1st} \cdot \exp\left[\frac{\lambda \cdot (-\bar{\theta}_0)}{\kappa(\bar{\theta}_f - \bar{\theta}_0)}\right] \quad (8)$$

以上より 単調載荷試験を行いパラ

メータ  $\lambda$ ,  $\mu$ ,  $\mu'_{1st}$ ,  $\gamma_{0,1st}$  および強

度を得れば、以後の逆方向せん断

に対する  $\mu'$ ,  $\gamma_0$  の値は、式(1)から

得られる  $\bar{\theta}_0$  を介して式(4), (8)で順

次予測されることになる。なお

$\lambda$ ,  $\mu$  は特質に依存するパラメー

タであるため せん断履歴にかか

わらず一定値をとる。

## 2. 排水・非排水繰返しせん断の解析

### 解析

上述の考え方を空間滑動面(SMP)に基づく構成式3)に組み込

むことにより解析を行った。応力

条件は三軸圧縮・伸張の繰返し載

荷であり、解析に用いたパラメー

タは全てやや密結めの豊浦標準砂

を想定している。また 図-11 での

繰返し回数  $N$  としては、図-9 に示

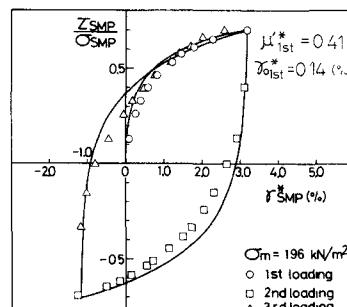


図-5 破壊まで応力比を上げた場合の  $\gamma_0/\epsilon_N$  ~  $\gamma$  関係

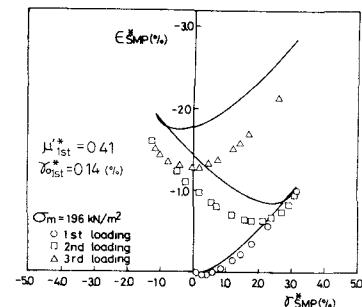


図-6 主応力比  $\gamma$  の排水繰返し試験の 実測値<sup>4)</sup>(プロット)と解析値

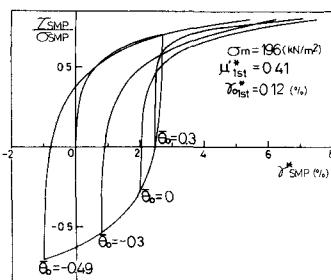


図-7 左記試験の 実測値<sup>4)</sup>(プロット)と解析値

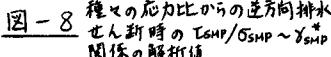


図-8 種々の応力比からの逆方向排水せん断時の  $Z_{SMP}/OSMP$  ~  $\gamma_{SMP}$  関係の解析値

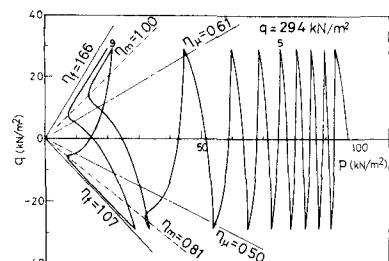


図-9 非排水繰返しせん断時の有効応力経路の解析値

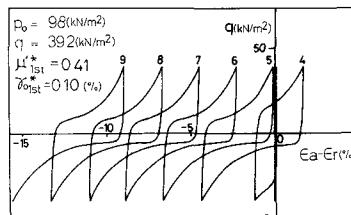


図-10 非排水繰返しせん断時の主応力差  $q$  へ主ひずみ差  $\epsilon_a - \epsilon_r$  関係の 解析値

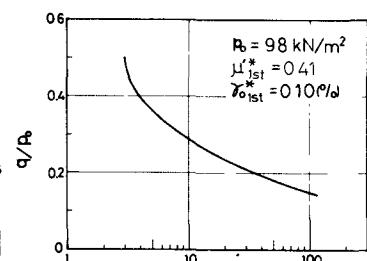


図-11 液状化強度  $q_0/q_0$  ~ 繰返し回数  $N$  の関係

される有効応力経路が破壊線に沿ったときの値を採用している。詳細は紙面の都合上当日発表する。

謝辞：御助言を頂いた本学山内教授、中井講師、東大龍岡助教授、実験と計算で頂いていた学部生 安井君に謝意を表す。

参考文献 1) 外賀・松岡(1981)：第36回土木年譲, III, pp.13-14. 2) 松岡・春川・中井(1977)：土木学会論文報告集, 第206号, pp.95-105.

3) 中井・松岡(1981)：土木学会論文報告集, 第306号, pp.23-34. 4) 金谷・鈴木(1979)：名古屋工業大学 卒業論文