

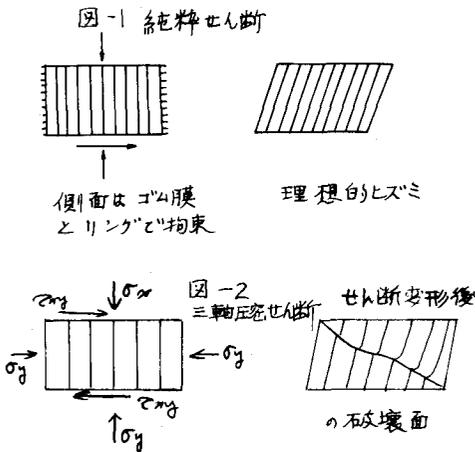
III-49 三軸応力状態下の simple shear 締め固め粘土のせん断特性

正員 日本大学工学部 杉内 祥泰

1. はしき 土のせん断強さに関する研究は、象知の通り、地盤の支持力、斜面の安定などの工学的諸問題の解析面に数多くの研究報告が行われている。C, φを求めるせん断試験方法には、種々の型式があるが直接せん断に属する純粋せん断および三軸応力状態下の一面せん断を(以下三軸圧密せん断と仮稱)取挙げ、供試体の破壊性状よりすべり面を実験的に定めて平面応力の3成分  $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$  を直接測定することを試みた結果を締め固めカオリン土について報告する

2. 供試体のせん断強さと寸法効果

純粋せん断試験の改善はいまさら述べるまでもなく、一面せん断試験の色々な欠点を取りのぞき理想的なせん断ひずみを起さすところにあると考えられる。筆者らは昭和40年よりそのせん断試験とより破壊性状や結果の信頼性、試験法の簡便化を期して現在にいたる次第であるが、いわゆる  $\tau = \frac{S}{A}$  の式でせん断強度を求める従来の方法を検討し、その一部結果として純粋せん断および三軸圧密せん断を、下図のように供試体を二つ割りにして縦線をマークしてこれを再び重ね合わせ、各種の水平変位毎に、破壊過程を観察し、寸法効果とせん断強さとの関係とを追求してみた(図-3)



その結果、寸法効果によってせん断強さが変動する  $\tau = \frac{S}{A}$  式で求める従来の考え方が、なり問題点がある

観察面での知見は次のようである

- I τ-ε 曲線において(図-3) その勾配がゆるやかになる点付近ですべり面が発生し、 $\tau_{max}$  の点ですべりは完了している
- II すべり面は、ほぼ対角線とみなされ、水平部分がない

III スべり面の傾斜角  $\theta$  は、供試体の寸法比によって決まる

IV スべり面の発生は、供試体の厚み  $h$  が、うすい程、小さいひずみで生ずる(図-3と図-4)

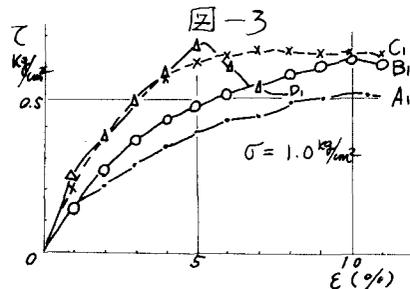


表-1

NO	$\sigma$	$\tau_{max}$	$\phi$	$h$	$w$ (含水)
A <sub>1</sub>	1.0	0.525	5.0	3.0	36.50
B <sub>1</sub>	"	0.625	"	2.5	36.82
C <sub>1</sub>	"	0.658	"	2.0	37.00
D <sub>1</sub>	"	0.679	"	1.42	36.62

φ: 供試体の直径(cm)  
h: " 高さ(cm)

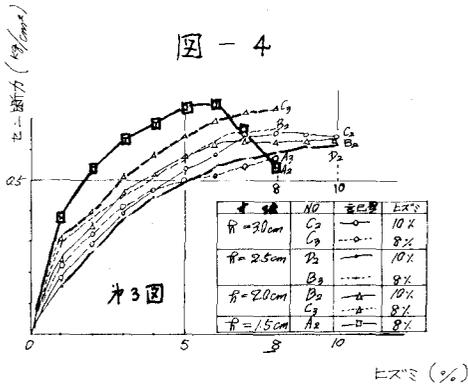


図-3の純粋せん断、図-4の三軸圧縮せん断でも同じ傾向である

筒径  $\phi = 1.5\text{cm}$  の供試体 図-3 D<sub>1</sub> 曲線では加圧部分で滑動したために裏面が生じた。

3. (1), (2)式によるデータの処理

$$\sigma = \frac{\sigma_x + \sigma_y}{2} + \frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \cos 2\theta + \tau_{xy} \cos 2\theta \quad \dots (1)$$

$$\tau = \frac{\sigma_x - \sigma_y}{2} \sin 2\theta + \tau_{xy} \cos 2\theta \quad \dots (2)$$

$$\sigma_y = K \sigma_x \quad K \text{ は 常数 (極限)}$$

このせん断の3成分  $\sigma_x, \sigma_y, \tau_{xy}$  が次のようにして求められる

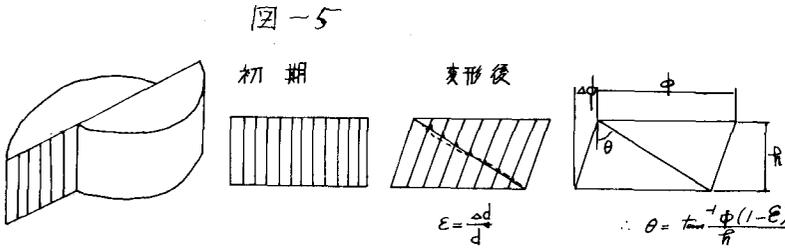
$\sigma_x, \sigma_y$  はそれぞれ独立に加えられるあらかじめ任意に決めることができる

$\theta$  はその供試体と  $\tau_{xy \max}$  が発生時の  $\theta$

$$\theta = \tan^{-1} \phi (1 - \epsilon) / \phi$$

すみ量によって求まる  $\theta = \tan^{-1} \phi (1 - \epsilon) / \phi$   
 $\tau_{xy}$  は極限解析法の極限  $\tau_{xy \max}$  の値をとる 次いで  $\sigma, \tau$  が決まるのでクーロンの式で処理すれば強度常数  $C, \phi$  が得られる

三軸圧縮せん断では図-5のように純粋せん断のリングを削除してしまつたため  $\sigma_y$  (側圧) が明確である



$$\epsilon = \frac{\Delta d}{d}$$

$$\theta = \tan^{-1} \phi (1 - \epsilon) / \phi$$

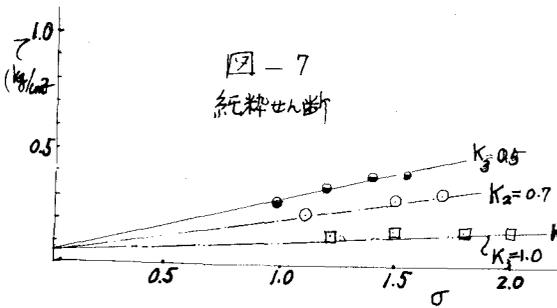


表-2

No	$\sigma$	$\tau_{max}$	W(全率)
FHb1	0.5	0.258	39.70
FHb2	1.0	0.337	40.35
FHb3	1.5	0.400	39.52
FHb4	2.0	0.533	40.00

たゞし加圧面のすべりつまりせん断中に供試体が加圧板からズレることが生じ供試体の厚さかうすい程その可能性が大きくなる 各種の土について同一の結果になるが石を確かめていきたい。

