

北大工学部 正員 ○三田地 利之  
 " " " 北郷 繁  
 京大防災研 " 田中 陽一

[1] ま之がき

前回までの報告<sup>1)2)</sup>に示したように、筆者等は平面ヒズミ試験機を製作し、原地盤において多くみられる平面ヒズミ条件下における飽和粘性土の挙動に関する研究を続けて来ている。本文はその実験結果にもとづいて、主として破壊時の応力状態について報告するものである。

[2] 試料および実験

本実験に用いた試料は液性限界52%、塑性指数21%の乱した自然粘土である。この試料を泥水状にし、0.7 kg/cm<sup>2</sup>の圧力で予圧密したあと、φ50×120 mmの内筒供試体および50×50×120 mmの角柱供試体を切り出し、それぞれ軸対称三軸圧縮試験および平面ヒズミ三軸圧縮試験(以下、それぞれAS, PSと略す)に供した。なお、ASに関しては、50×50×120 mmの角柱供試体とφ50×120 mmの内筒供試体についての強度特性に関する比較試験を行ない、両者に差が認められないことを確かめている。試験はいずれもK.圧密非排水試験である。K.圧密は1 kg/cm<sup>2</sup>のバックプレッシャーの下で、側圧を段階的に上げながら、自動K.圧密装置によって側方変位のないように軸圧を調整して行なった。最終側圧としては1.5, 3.0 kg/cm<sup>2</sup>を採用した。PSについては、拘束板と供試体との接触を確保し、セン断初期における拘束条件を明確にするために、圧密時から微小圧力(約0.07 kg/cm<sup>2</sup>)で拘束板と供試体とを接触させた。なお、セン断時のヒズミ速度は0.05%/min.であり、供試体下端で間ゲキ水圧を測定した。

[3] 実験結果および考察

図-1にAS, PSの非排水セン断試験結果が、その典型的なものを示した。PSでは応力~ヒズミ曲線に明瞭なピークが現われ、発生間ゲキ水圧もASのそれに比して大きい。乱した粘土を用いて行なわれたHenkel<sup>3)</sup>の実験結果もおおむね本実験結果と類似の挙動を示している。ASとPSの応力~ヒズミ~間ゲキ水圧関係のこのような相違は中間主応力の影響によるものである。

図-2は、主応力空間中に3種の平面を考之、これ等の平面についてのセン断応力と直応力との比( $\sigma_w/\sigma_v$ )を軸ヒズミに関してプロットしたものである。図中(a)は45°面上のものであり、(b)は八面体面上のもの、また(c)は松岡<sup>4)</sup>

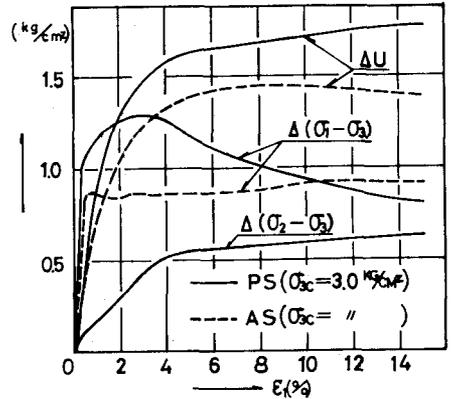


図-1

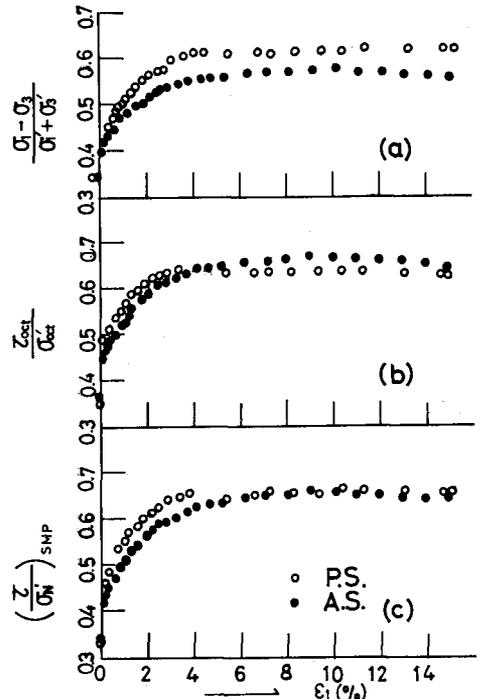


図-2

