

飽和地盤の力学的特性に及ぼす水浸の影響

名古屋大学 理工学部 正員 鶴見亮吉
〃 〃 〃 ○早 裕

1. 対象地盤

不飽和土の水浸に対する破壊強度、圧密ひび割れのメカニズムについて不明な点が多い。著者らはこれらの点を踏まえ、すでに確立した含水比と密閉度の関係を用いて、水浸および非水浸の条件で一面せん断試験を行ない、密閉度の含水比と水浸後の力学的特性の関係を調べた。その後粘土についても同様な実験を行ない、それで、两者を比較しながら結果をより客観的に述べることにする。表-1 試験料の性質

2. 試験と供試体

試験の粘土は大学構内にある明粘土を、砂質土は砂岩中のマサ土を採取し実験に用いた。試験の性質は表-1 に示すとおりである。種々の所定の含水比に調整して2mm フルケ通透有り、有明粘土については最大乾燥密度の99% ($\delta_d = 1.113 \text{ g/cm}^3$, $e = 1.391$) とマサ土は最大乾燥密度の95% ($\delta_d = 1.691 \text{ g/cm}^3$, $e = 0.568$) で、以下のように供試体を作成した。供試体の直径は6cm、高さは1cmである。

3. 試験方法

試験時は一面せん断試験(左側型、下部移動型)を採用した。垂直応力は有明粘土にかけ(0.8 kg/cm²)の1種類、マサ土にかけ(0.2, 0.8, 1.6 kg/cm²)の3種類である。両者についてこの应力で先に圧密を行ない、その後の試験方法は2種類に分けられる。1つは、瓦虫乾燥せん断箱に給水し、マサ土については24時間、粘土については48時間放置し飽和土として一面せん断するものと、もう1つは給水を行わないで瓦虫乾燥せん断直ちにせん断を行なうものである。ここで瓦虫を水浸、瓦虫を非水浸として区別している。せん断速度は約0.4 mm/min.とした。

4. 水浸による現下量

水浸による現下量と初期含水比の関係を示すと図-1 のようになる。この図が示すように粘土もマサ土もすべて現下を示し乾燥側で最も大きさ現下量を生じた。これは毛管水による粒子間干渉力の消失と、水の潤滑作用によるせん断抵抗低下が、特に粘土の場合に水浸による電気的反応力の増大も加味したせん断抵抗低下が現下を生じたものと考えられる。マサ土については、垂直応力が大きくなるほど現下量は大きくなる。

5. セン断強度

同一初期条件の供試体について、水浸と非水浸のせん断应力と初期含水比の関係をプロットして図-2 から、せん断应力、垂直応力、水平変位の関係がどの

| 試験名 | GS | WL | Wp | W _{opt} ^(%) | δ_d^{\max} (g/cm^3) | 粒度 (%) | | 飽和度 (%) |
|------|------|------|-----|---------------------------------|--|--------|-----|------------|
| | | | | | | レシ | 砂 | |
| リヒテル | 2.65 | NP | NP | 13.5 | 1780 | 12.8 | 739 | 124 |
| 有明粘土 | 2.66 | 99.0 | 414 | 34.7 | 1251 | — | 120 | 54.5 |

* JIS A 1210 0.8 kg/cm² 1.1 (2mmフルケ通過有)

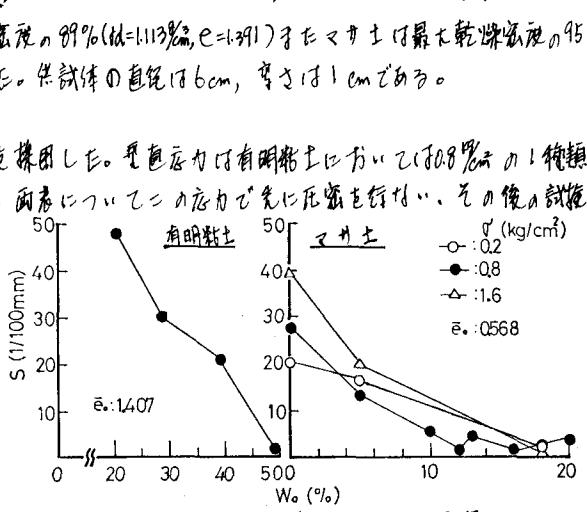


図-1 水浸による現下量

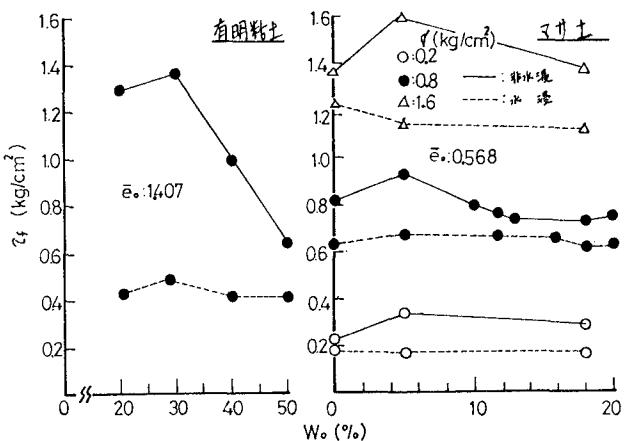


図-2 セン断应力と初期含水比

ように累するかを示した。図-3からもわかるように、有明粘土、マサ土に比べて水浸した方が非水浸のものよりもせん断応力は小さくなることを示した。またせん断応力-水平変位曲線の形状については、水浸した場合には直角とおなじだらけでピークが明確ではない。予想に反し有明粘土もマサ土と同様、初期含水比には関係なく、水浸後のせん断応力-水平変位曲線はほとんど同じ形状と大きさを示している。すなわち水浸後のせん断特性は初期含水にほとんど影響を受けないことが結論づけられる。初期含水比を要素に非水浸せん断特性は、着者の一貫性をより明らかにしてきたことと一致している。本区毛管水による粒子間圧縮力が最大となる乾燥側における含水比(有明粘土=30%, マサ土=5%)でせん断応力はピークを示す。(図-2参照)

b. ダイレイタシヨー特性

マサ土と同様有明粘土の場合も図-4で用いたが、ようするに非水浸のダイレイタシヨー特性は、上記の乾燥側で著しい膨張を示すが、湿润側ではその傾向はない。これを水浸すると両試料とも垂直変位と水平変位の曲線はせん断応力につけてあるように、初期含水比に關係なくほとんど同じ形状と大きさを示している。また両試料ともダイレイタシヨー指数は非水浸のとき乾燥側でピークを示しているが、同じ条件のもと水浸するとこの値は小さくなり、特に有明粘土の場合にはゼロとなる。

c. わずか

微細な粘土を締固めると、水浸、非水浸の条件にせよから有明粘土と同様持力率の特性を示すことが判明した。以後は膨潤性粘土や、地すべり地帯の風化土を用いて研究を進めていく。

参考文献

- 1) 地盤・岩・外殻による不飽和土の力学的性状の変化。土木学会西部支部研究発表会講演集49年度
- 2) 地盤・岩・外殻による締固め土の力学的性状。土質工学会第9回土質工学研究発表会講演集49年度
- 3) Sridharan.A., G.V. Rao and R.S. Pandian: Volume Change Behaviour of Partly Saturated Clays During Soaking and the Role of Effective Stress Concept. Soils and Foundations. Vol. 13, No. 3, 1973.

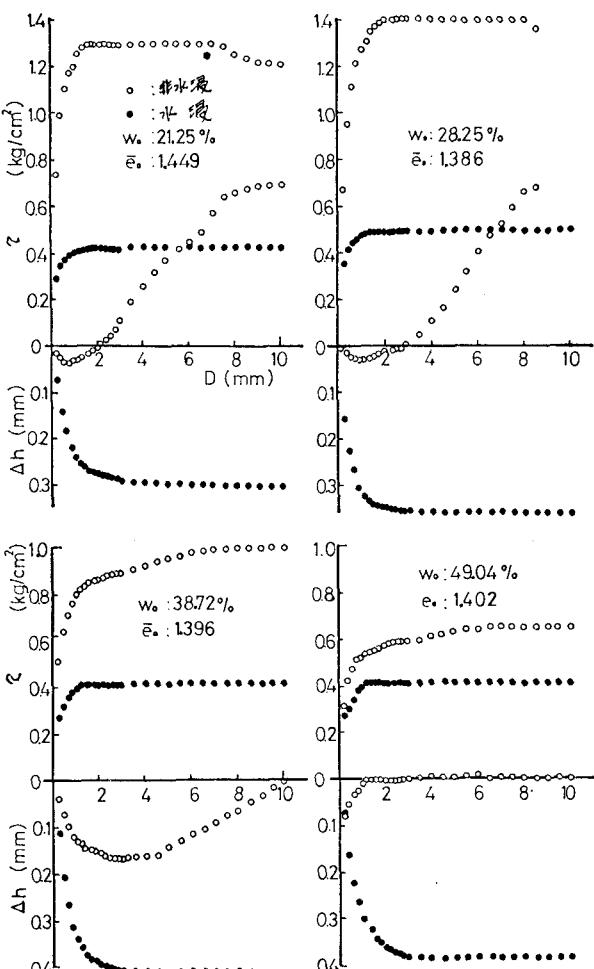


図-3 セン断应力と垂直変位と水平変位(有明粘土)

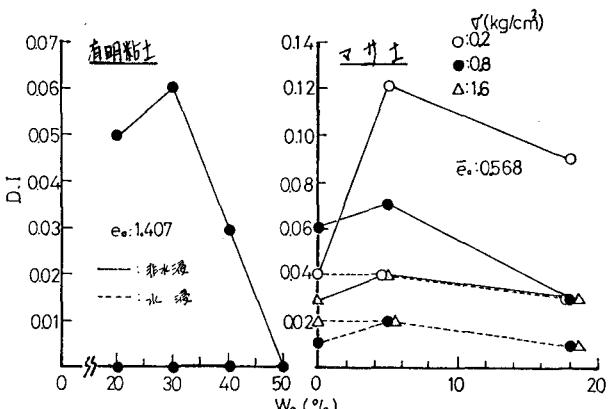


図-4 ダイレイタシヨー指数と初期含水比

Volume Change Behaviour of Partly Saturated Clays During Soaking and the Role of Effective Stress Concept. Soils and Foundations. Vol. 13, No. 3, 1973.