火山灰質粗粒土をモデル化した粒状体の物理・力学特性

| 崇城大学 | 正会員 | 荒牧憲 | 隆 | |
|-------|------|------|----|------|
| 崇城大学 | 学生員(|)清松湄 | 目— | 塚部俊幸 |
| 鹿児島高専 | 正会員 | 岡林 | 巧 | |

1.はじめに

南九州に分布する「しらす」や「ぼら」などの火山灰質粗粒土は、特 殊土として取り扱われることが多く、これらの土粒子には、粒子内空隙 (図-1参照)を有することが知られており、現在の試験方法や設計基 準では対応が困難となることも見受けられる。また、これらの土は粒度 が広範囲に分布する反面、その土粒子密度は、粒径毎に大きく異なるこ とが分かっている¹⁾。そこで、本研究では、火山灰質粗粒土の粒子密度 に着目し、その粒度をモデル化した粒状体の物理・力学特性について実 験的に検討することを目的としている。

2. 試料の物理特性

実際の火山灰質粗粒土は、図-2に示したように、粒径毎 に密度が著しく異なっている。土粒子密度の異なるガラスビ ーズ(以後、GBと称す)、プラスチックビーズ(以後、PBと 称す)を用いて、火山灰質粗粒土をモデル化を行った。これ らの物理特性を表-1に示す。GBの土粒子密度が最も大きな 値を示すが、最大・最小間隙に大きな差は認められない。実 験に用いた試料は、2段階粒度とし、図-3に示した。本研 究では、3ケースについて行い、それらの配合および混合粒 状体の物理特性を、表-2に示す。ここで、4.75mm 残留分試 料について、GB および2種類の PB を用い、4.75mm 通過分試 料については、何れのケースについても GB を使用し、これら の質量混合比を 3:7 と統一して実験を行った。この結果、Case1 では、砂質土に類似した土粒子密度を示し、Case2、3 が火山 灰質粗粒土に類似していることが認められた。

3. 三軸圧縮試験結果

静的せん断特性は、表-2の3つのケースについて、圧密 排水(CD)三軸試験を行うことにより求めた。供試体は、相対 密度をDr=50%とし、空中落下法によって作製した。三軸圧縮 試験は、供試体を有効拘束圧o_c'=50,100,200kPa で 等方圧密した後、排水状態でせん断速度を

1.5%/min の単調載荷とした。

図-4、5に、Case1およびCase3の主応力差-軸ひずみの関係を掲げた。何れの場合も、拘束圧 に関わらず、一旦ピークを迎え、その後減少する



図-1 土粒子モデル







図-3 モデル粒度

表-1 試料の物理特性

| | GB(6mm) | GB(3mm) | PB1 | PB2 |
|---------------------------|---------|---------|-------|-------|
| 土粒子密度(g/cm ³) | 2.570 | 2.500 | 1.770 | 1.028 |
| 最大間隙比 | 0.698 | 0.678 | 0.719 | 0.708 |
| 最小間隙比 | 0.578 | 0.579 | 0.589 | 0.580 |

| | Case1 | Case2 | Case3 | | | |
|---------------------------|----------|----------|----------|--|--|--|
| 配 合 | GB(6mm) | PB1(6mm) | PB2(6mm) | | | |
| (質量比 3:7) | +GB(3mm) | +GB(3mm) | +GB(3mm) | | | |
| 土粒子密度(g/cm ³) | 2.527 | 2.220 | 1.752 | | | |
| 最大間隙比 | 0.617 | 0.606 | 0.670 | | | |
| 最小間隙比 | 0.517 | 0.490 | 0.464 | | | |

表-2 実験条件

ひずみ軟化挙動を示している様子が窺える。しかし、Case3 (図-5)では、Case1(図-4)に比べ、初期剛性が低く なっている。また、ピーク時の主応力差も、Case1が大きな 値を示すことが分かる。なお、Case1の拘束圧200kPaについ ては、破壊時に流動的な挙動を示したため、ひずみ7%で実 験を終了している。

図-5には、Case1およびCase3のモールの応力円と破壊崩 絡線を示した。Case1では、内部摩擦角 $\phi_d=26.5^\circ$ であった。 一方、Case3では、 $\phi_d=18.4^\circ$ 、粘着力 $c_d=5.0$ kN/m²で、せん 断応力と有効応力面上の原点を通らず、粘着力cが得られる 結果となった。しかし、供試体は有効拘束圧がゼロのとき自 立しないため、粘着力はない。また、図-6には、ケース毎 のセカントアングルと拘束圧の関係を示した。Case1では、 50kPaから100kPaにかけ、 ϕ_s は増加するが、ほぼ一定の値を 示す。一方、Case2,3では、拘束圧の増加に伴い、 ϕ_s は、減 少傾向を示す。このような結果は、火山灰質粗粒土のせん断 特性で認められているが、粒子破砕の影響が考えられている ²⁾。しかし、これに加え、土粒子の密度特性などの影響もあ ることが示唆されるものである。

4. まとめ

本研究では、火山灰質粗粒土の粒子密度に着目し、その粒 度をモデル化した粒状体の物理・力学特性について実験的に 検討を行った。その結果、モデル化した粒状体は、火山灰質 粗粒土のせん断特性に類似した挙動を示した。火山灰質粗粒 土のせん断特性には、粒子破砕の影響に加え、土粒子の密度 特性などの影響もあることが示唆された。

【参考文献】

 1)荒牧ら:火山灰質粗粒土の物理的性質に関する一考察、第
43回地盤工学研究発表会講演集、pp. 771-772, 2008,
2)兵動ら:破砕性土の定常状態と液状化強度,土木学会論文 集 No.554/III-37, pp.197-209, 1996.

