

シラスの液状化特性に及ぼす構造異方性の影響

鹿児島大学工学部 正員 春山 元寿・玉島 裕一
鹿児島大学大学院 学員 ○奈須 徹夫

1. 考え方 地震時の地盤や波浪を受ける海中構造物の基礎地盤は繰返し荷重の上にあり、複雑なせん断応力が加わる。繰返し荷重を受けたゆるい砂地盤は液状化を起こすことが知られている。また、自然状態における堆積地盤は、構成粒子の形状、堆積条件等に基づく構造異方性を持ち、その構造異方性は地盤の力学特性に影響を及ぼすと考えられる。前回までの報告では、立方三軸試験装置により元面上での放射状応力経路に沿った静的試験により、構造異方性がレウスの力学特性に及ぼす影響を明らかにしてきた^{1) 2)}。本報告では、水中堆積させた構造異方性をもつてレウス供試体に対し、元面上で繰返し応力を加え、レウスの液状化特性に及ぼす構造異方性の影響について検討してみた。

2. 試料および試験方法 試料は鹿児島市内で採取したレウスの2mmから1mm通過分で、砂分81%、シルト分9%、粘土分10%、粒子比重2.37、最小密度0.72g/cm³、最大密度1.22g/cm³である。試験装置は、試料室、加圧装置、体積変化測定装置、間隙水圧測定装置から構成される。試料室は3対のラバーバックの他で組み立てられ、その大きさ形状は100mm×100mm×100mmの立方体である。排水量および間隙水圧の測定は隅角部の排水孔を通じて行なう。加圧は加圧水を封入したラバーバックを通じて行なう。体積変化はラバーバック内に流入・流出する加圧水の体積を二重管式ピューレットでピーコク時のみ測定した。供試体は煮沸しレウスを水中堆積させて作成した。堆積方向にZ軸をとり、水平方向にX軸、Y軸をとり、X軸方向の主応力を σ_x 、 σ_y 、 σ_z 、 σ_{xy} 、 σ_{xz} 、 σ_{yz} 、 ϵ_{xz} 、 ϵ_{yz} とする。試験は1.0kgf/cm²の等方圧縮のうえ、非排水条件でバックプレッシャー1.5kgf/cm²、全応力2.5kgf/cm²とし、元面上で行なった。元面上の応力経路は図-1のタイプaとタイプbである。同波数は0.1Hzである。せん断応力振幅 $\Delta\sigma_c$ は、0.071, 0.106, 0.144, 0.177, 0.213, 0.283(kgf/cm²)の6種類とした。さらに、完全液状化供試体をバックプレッシャー1.5kgf/cm²、全応力2.5kgf/cm²のもとで再圧密し、再液状化試験と同様の繰返し条件を行なった。

3. 実験結果と考察 試験結果の一例を図-2に示した。図-3に間隙水圧比 $\Delta u/u_m'$ が1.0に達した時の繰返し回数Nとせん断応力比 $\Delta\sigma_c/\sigma_m'$ の関係を示した。ここに σ_m' は、初期有効拘束圧である。今回の実験結果の一般的な傾向として、せん断応力比 $\Delta\sigma_c/\sigma_m'$ が高い領域と低い領域において、タイプaの方がタイプbより液状化抵抗が大きく、その間の領域では、タイプbの方がタイプaより液状化抵抗が大きくなっている。後者は土岐らの不規則砂による試験結果³⁾に類似している。また、再液状化試験の結果

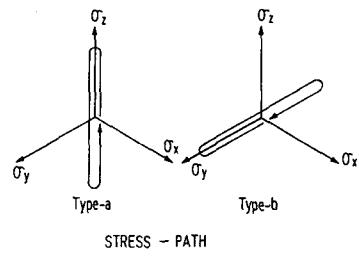


図-1

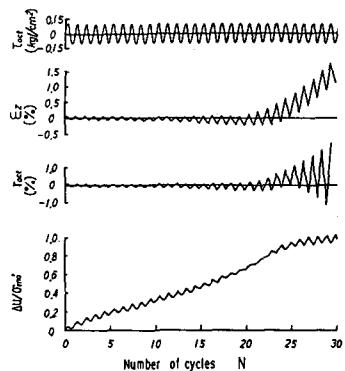


図-2

についても間隙水圧比 $\Delta u / \sigma_{mo} = 1.0$ において、土岐らの試験結果³⁾に類似している。以上の結果より液状化強度と繰返し回数の関係を異方性をもつ砂質土について考える場合には、上記の関係を次の3つの領域に分けて考え必要があると思われる。

①せん断応力が大きく、すぐに液状化してしまった領域。

図-4の一方向静的試験結果より、 $\theta = 0^\circ$ （タイプaの圧縮過程）の破壊強度の方が、 $\theta = 120^\circ$ （タイプbの圧縮過程に相当）のそれより高い。今回、繰返し荷重は圧縮サイドから始めていたが、約1回目の載荷によるせん断応力が、液状化抵抗に近いものであれば、静的試験で破壊強度の低いタイプbの方がタイプaよりも早い繰返し回数で液状化すると考えられる。

②せん断応力が小さく、液状化しにくい領域。
静的試験において、構造異方性をもつ砂質土は堆積方向に圧縮しにくい。これより、堆積方向に応力振幅を加えたりタイプaの液状化抵抗はタイプbのそれより高いことが類推できる。

③①と②の間の領域。
図-5は、一方向静的せん断試験結果において、方射状応力経路の方向θに対しても間隙水圧の蓄積量をプロットしたものである。図-5によると、 $\theta = 180^\circ$ （タイプaの伸張過程）に近づくほど、間隙水圧の蓄積量が著しい。同様のこととは富士川砂についても報告されている⁴⁾。つまり、この領域においては、タイプaとの伸張時の間隙水圧の蓄積量が、タイプbのそれに比べて大きいにため、タイプaの方がタイプbよりも液状化しやすいと考えられる。さらに液状化に関しては載荷方法の影響もある⁵⁾。

5. むすび
元面上での繰返し載荷試験を行なった結果、構造異方性はせん断の液状化抵抗に影響を与えており、その影響は複雑であるといえ、一連の静的試験結果から、よく説明できる。また、再液状化に際しても、構造異方性の影響があることが解った。

参考文献 1) 春山他 (1984): 三次元応力下におけるせん断の非排水変形・強度特性 第19回国質工学研究発表会

2) 春山他 (1984): 三次元応力下におけるせん断の非排水変形・強度特性と密度の影響 第39回国土木学会年次学術講演会 Vol.3

3) 土境他 (1983): 不搅乱砂の液状化特性 第18回国質工学研究発表会

4) 石原・山田 (1979): 三主応力が変化する非排水繰返し載荷における砂の挙動 第14回国質工学研究発表会

5) Nemat-Nasser, S. and Takahashi, K. (1984): Liquefaction and Fabric of Sand, Jour. GE, ASCE, Vol. 110, No 9, pp. 1291~1306

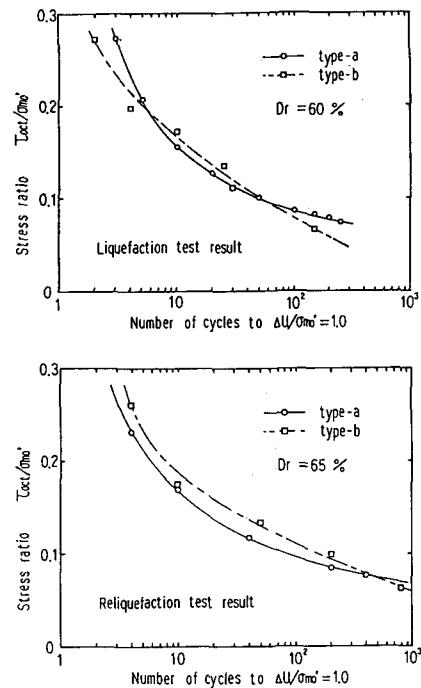
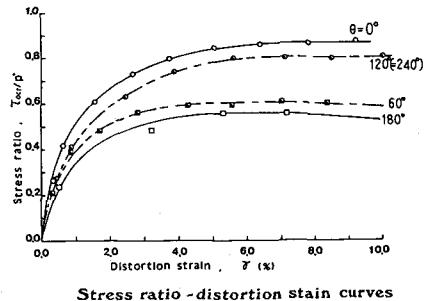


図-3



Stress ratio - distortion strain curves

図-4

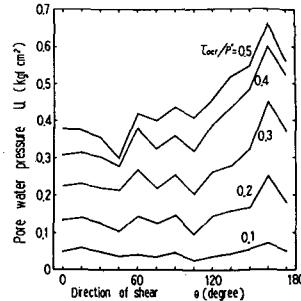


図-5