## 飽和砂斜面のせん断ひずみ発達特性に及ぼす余震の影響

日本大学工学部 正会員 〇仙頭紀明 嶋﨑彰則

はじめに 東北地方太平洋沖地震では砂質土の盛土が液状化してすべ りやはらみだし等の変状が見られた<sup>1)</sup>.このような地震時の盛土の変 形量を予測するためには、有効応力解析が行われるが、斜面等の一方 向にひずみが蓄積するような変形量の定量評価の精度には課題がある. この原因のひとつとして、初期せん断応力作用下の非排水繰返しせん 断試験結果を用いた構成則のパフォーマンスの検証が十分でないため と思われる.また、今回の地震の特徴は、継続時間が長く強い本震に 加え、その後の余震が頻繁に発生したことである. すなわち本震で地 盤が液状化してからも後続の比較的小さい振幅の繰返しせん断が作用 したことになるが、この時のひずみの発達特性は明らかになっていな い.本研究では、飽和砂斜面の応力状態を模擬した中空ねじりせん断 試験を行い、様々な初期せん断応力および本震・余震の載荷パターン を供試体に与え、せん断ひずみ発達特性を明らかにするとともに構成 モデルのパフォーマンス検証のための基礎データを得ることを目的と する.

実験方法 本研究では、中空ねじりせん断試験装置を用いて実験を行 った. 試料には豊浦砂を用いた. 試料の物理特性を図-1に示す. 供試 体は外径 7cm, 内径 3cm, 高さ 10cm の中空円筒状で, 空中落下法で 作製し,目標相対密度(Dr)を 40%, 70%の 2 種類とした.供試体を飽 和させるため、間隙の空気を二酸化炭素に置換し、脱気水を通水した 後,背圧を 100kPa 載荷した.なお,供試体の B 値は 93%以上であっ た.供試体の有効拘束圧σ'cを 100kPa の等方圧密し,圧密終了後,図 -2に示すように,排水条件で所定の初期せん断応力(τ<sub>static</sub>)までひずみ 速度 0.5(%/min)で載荷した. その後,非排水条件にて繰返しせん断を 行った. 繰返しせん断中のひずみ速度も 0.5(%/min)とした. 本実験の 載荷パターンは本震を模擬した1回目の載荷,余震を模擬した2,3回 目の載荷を連続して与えた. ここで, 各回のせん断応力振幅は  $\tau_{cyc1}$ ,  $\tau_{cyc2}$  (=0.5 $\tau_{cyc1}$ ),  $\tau_{cyc3}$  (=0.5 $\tau_{cyc2}$ )とした. 各回の載荷の終了条 件は1回目の載荷ではγ<sub>SA</sub>が3.75%に達するまでとし、引続き2回目 の載荷ではy<sub>SA</sub>が 7.5%, 3 回目の載荷でy<sub>SA</sub>が 10.0%とした. ここで, y<sub>SA</sub>は 片振幅せん断ひずみである. なお,相当数の回数を載荷しても,所定 の振幅にならない場合は試験を終了した.実験ケースを表-1 に示す. 相対密度 Dr, 初期せん断応力比  $\alpha(=\tau_{static}/\sigma'_c)$ , 繰返しせん断応力比  $CSR(=\tau_{cvc1}/\sigma'_{c})$ をパラメータとして実験を行った.

<u>実験結果と考察</u> 図-3 は実験結果の一例(case1-3-1)を示す.(b)の有

日本大学工学部 学生会員



図-2 実験の載荷方法

case	α	Dr(%)	CSR
1-1-1	0	74.7	0.25
1-1-2		64.9	0.18
1-1-3		69.8	0.15
1-2-1	0.1	71.2	0.25
1-2-2		68.8	0.20
1-2-3		67.1	0.15
1-3-1	0.2	71.6	0.25
1-3-2		72.9	0.20
1-3-3		74.3	0.15
1-4-1	0.3	68.8	0.40
1-4-2		67.8	0.20
1-4-3		71.8	0.15
2-1-1	0	37.0	0.20
2-1-2		40.5	0.15
2-1-3		41.6	0.13
2-1-4		35.9	0.10
2-2-1	0.1	44.6	0.14
2-2-2		40.9	0.10
2-2-3		41.0	0.085
2-3-1	0.2	36.2	0.12
2-3-2		41.9	0.07
2-3-3		38.6	0.06
2-3-4		43.9	0.05
2-4-1	0.3	39.2	0.035
2-4-2		44.5	0.02

表-1 実験ケース

キーワード:液状化,初期せん断,せん断ひずみ,余震

連絡先(963-8642 福島県郡山市田村町徳定字中河原1番地・TEL:024-956-8710・FAX:024-956-8858)



効応力経路より、1回目の載荷により、有効応力がゼロに達した 液状化していることがわかる.また有効応力経路が定常状態にな ってからの各応力振幅のループの形状も異なっている.その結果, (a)のせん断応力-せん断ひずみおよび(c)のせん断ひずみの時刻歴 より、γ は初期せん断応力が加えられた方向に蓄積しているが、 応力振幅が小さくなるにつれて、1サイクルあたりに発生するひ ずみ増分が小さくなっている.また、(d)の過剰間隙水圧比の時刻 歴(r<sub>u</sub>)は、せん断応力振幅が小さくなるにつれて r<sub>u</sub>の振幅も小さ くなっている.

図-4 に液状化強度曲線を示す.相対密度 70%では、初期せん断 応力比 α の違いにより, 液状化強度に大きな見られなかった. 一 方,相対密度 40%では、αが増加するにつれて、液状化強度が低 下する傾向が得られた.図-5は、液状化強度の初期せん断応力比 補正係数  $K_{\alpha}(CRR_{\alpha}/CRR_{\alpha=0})^{2}$ と  $\alpha$ の関係である. ここで  $CRR_{\alpha}$  は  $\alpha$ のときの液状化強度, CRR<sub>a=0</sub>は初期せん断が作用していないとき の液状化強度であり、CRR は繰返し回数が 15 回の時の液状化強 度である.既存の結果<sup>2)</sup>は αの増加とともに中密な砂は補正係数 が1付近または増加傾向,緩い砂は減少傾向であり,今回の結果 と概ね傾向は対応している.図-6は相対密度70%の2,3回目の載 荷における、繰返しせん断応力比の初期せん断応力比に対する比 率(CSR/a)と(CSR)の関係を示す. 図中の塗りつぶしマーカーは有 意なせん断ひずみ増分が発生した変形が発生したケース、白抜き はせん断ひずみ増分がほとんど発生しなかったケースである.ま た,両者のプロットの境界線を図中に示した.また紙面の都合で 図には示さないが同様の整理を相対密度 40%についても行った. この境界線は、相対密度により異なり、相対密度 70%では CSR/a が 0.4, 相対密度が 40%の場合, CSR/a が 0.14 より小さいと液状 化後の後続の繰返しせん断載荷ではほとんどせん断ひずみが発生 しないことがわかった.

<u>参考文献</u> 1)中村・仙頭・梅村・大塚・豊田(2012):2011 年東北 地方太平洋沖地震による福島県中通りおよびいわき地域における

地盤災害 -造成盛土や自然斜面の崩壊と変状,および液状化-地盤工学ジャーナル 7 巻,1 号, pp.91-101, 2)Idriss I. M. ・ Boulanger R. W. (2008): Soil liquefaction during earthquakes, pp.31-40.





0.12

**CSR** 図-6 CSR/aとaの関係

0.16

0.2

0.04

0

0.08

-652-