第Ⅲ部

マイクロフォーカスX線CTによる土材料内部の可視化

京都大学大学院	学生会員	○佐藤朋弥、	澤田茉伊、佐名川太亮
京都大学大学院	正会員	肥後陽介、	木元小百合
京都大学大学院	フェロー会員	岡二三生	

## 1. はじめに

近年、X線CTは非破壊で地盤材料内部の様子を観察し、密度や体積などを定量的に評価できる検査手法として注目 されており、せん断帯における間隙比の変化の観察<sup>1</sup>、地盤材料破壊時の特性の評価<sup>2</sup>、せん断帯の微視構造の可視化 <sup>3</sup>など様々な研究がなされてきた。本研究では空間分解能の高いマイクロフォーカスX線CTスキャナ装置を用いて砂 および粘土の圧縮試験中に撮影を行い、その変形過程における供試体内部の微視構造の可視化および画像処理ソフトを 用いた体積変化の定量的評価を試みた。

### 2. 装置の概要

本研究で使用したマイクロフォーカス X線 CT スキャナ装置(TOSCANER-32250µhdk 東芝 IT コントロールシステム(株製)の性能を表1に示す。本装置は三軸試験用セルを試 料テーブルに載せて、実験中の土試料を撮影することが可能である。

## 3. 豊浦砂の圧縮試験中の試料内部の可視化

### (1) 試験条件

試料には豊浦砂 (D<sub>50</sub>=0.185mm)を用い、水を含ませた試料を数 回に分けて締固めながら直径 35mm のモールドに詰めて供試体を作 製した。供試体の諸量を表 2 に示す。この供試体に-20kPa の負圧を かけて拘束圧としセルは空気で満たされた状態にして、軸ひずみ速度 0.5%/min で単調載荷して圧縮試験を行い、軸ひずみが 19%に達した 時点で試験を終了した。撮影は試験前、軸ひずみ約 5%、8%、15% の時点で行った。撮影条件を表 3 に示す。

### (2) 試験および可視化の結果

図1は供試体に使用した豊浦砂を乾燥状態で直径32mmのガラス瓶に締固めず に入れ、間隙比が0.853の状態で撮影して得られた断面像である。この時の撮影条 件を表4に示す。断面像から土粒子を明確に認識することができた。

表2に示す密な供試体の圧縮試験により得られた軸差応力~軸ひずみ関係を図2 に示す。撮影中は載荷を中断したので、その間に発生した応力緩和が見られる。

図3および図4はそれぞれ供試体中央および供試体中央より左20mmの縦方向 断面を並べたもので、左から初期状態、軸ひずみ5%、8%、15%の時点で撮影した

断面像である。初期状態の断面を見ると、締固めた面の真上でやや灰色になっていることから締固めた面の境界で密度 差が生じていることが分かる。軸ひずみ 5%における断面では供試体中央で色がやや暗くなっていることが分かるが、 これは圧縮により正のダイレイタンシーが発生し、密度が低下したとことによるものと考えられる。また、供試体形状 が樽型になっている様子も見て取れる。軸ひずみ 8%における断面では供試体中央の密度が低下している領域の端に、 さらに色が暗くなっている帯状の領域がある。これはせん断帯と考えられ、その密度はさらに低下していることが分か る。軸ひずみ 15%における断面ではせん断帯が発達し、より複雑になっていることが分かる。供試体中央の水平方向の 断面からは放射状にせん断帯が発達している様子が見て取れる(図5)。

また、各断面の供試体部分とその外部をCT値を用いて区別し、供試体部分のボクセル数を集計し体積を求めた。各 圧縮段階における供試体体積および体積と乾燥重量から求めた供試体全体の間隙比を表5に示す。なお、ρ s=2.65 (g/cm<sup>3</sup>)

Tomohiro Sato, Mai Sawada, Yosuke Higo, Taisuke Sanagawa, Sayuri Kimoto, Fusao Oka (Kyoto University)

衣 I 表直の住船				
最大管電圧	225kV			
最大管電流	0.888mA			
最大出力	200W			
最小焦点寸法	4µm			
検出器視野	9/6/4.5 inches			
マトリクスサイズ	$2048^2$ , $1024^2$ , $512^2$			
分解能	5µm			

表 3 撮影条件()	王縮試験)
管電圧	150kV
管電流	200µA
検出器視野	6inch
マトリクスサイズ	1024 <sup>2</sup>
ビュー数	1200
積算枚数	10
フライフ回	0.300mm

0 100r



 $D_{r}(\%)$ 

供試体形状

直径(mm

面積(cm

体積(cm

初期間隙比

初期含水比

田村

35.00 9.62

70.89 0.66

8.14

87







図2 軸差応力~軸ひずみ関係



図8 供試体中央より左20mm (円山川粘土)

体<u>積(</u>

間隙け

とした。供試体作成時に測定した体積と比べると、軸ひずみが増加するにつれ て体積も増加していることが分かった。これは正のダイレイタンシーによる影 響と考えられる。

# 4. 円山川粘土の一軸圧縮試験中の試料内部の可視化

# (1) 試験条件

試料には兵庫県豊岡市を流れる円山川の立野地先、深さ 22.00m~22.85m から採取された粘 土を用いて、直径 35mm、高さ 70mm に成形し、供試体とした。供試体の諸量を表 6 に示す。 この供試体に拘束圧をかけずにセルは空気で満たされた状態にして、軸ひずみ速度0.5%/min で単調載荷して圧縮試験を行い、軸ひずみが16%に達した時点で試験を終了した。撮影は試 験前、軸ひずみ約4%、10%、13%の時点で行った。撮影条件を表7に示す。

## (2) 試験および可視化の結果

圧縮試験により得られた軸差応力~軸ひずみ関係を図6に示す。図7および図8 はそれぞれ供試体中央および供試体中央より左 20mm の縦方向断面を並べたもの で、左から初期状態、軸ひずみ 4%、10%、13%の時点で撮影した断面像である。 初期状態の断面像から、供試体上部は密度が高いが貝殻や小さな亀裂が存在してお り、供試体下部は密度が小さいことが分かる。試験中、上部の初期クラックを起因 としたひずみの局所化が見られたが、最終的には下部の低密度領域で発達した。



図6 軸差応力~軸ひずみ関係

# 5. 結論と今後の課題

豊浦砂の圧縮中の供試体内部の様子をマイクロフォーカスX線CTスキャナ装置により可視化した。その結果、供試 体を締固めた面や、せん断帯など密度差の大きい部分は断面像に鮮明に映し出された。さらに、各段階で得られた断面 像を見比べることによりせん断帯の発達の様子を観察することができた。断面像を用いて供試体体積を求めた結果、体 積は軸ひずみの進展とともに正のダイレイタンシーに起因して大きくなっていた。粘土の圧縮試験では内部の密度差や 微小な構造および破壊の発達の様子が観察できた。

今後、豊浦砂の三軸圧縮試験中の内部微視構造変化の可視化、密度絶対値の定量化、画像処理ソフトを用いて断面像 から体積を求める方法についてさらに検討をする予定である。

## 参考文献

(1)Desrues, J., Chambon, R., Mokni, M. and Mazerolle, F.: Geotechnique, 46, No.3, pp.529-546, 1996.(2)Otani, J., Mukunoki, T. and Obara, Y.: Soils and Foundations, Vol.48, No.2, pp.17-20, 2000.(3)Oda, M., Takemura, T. a nd Takahashi, M.: Geotechnique, 54, No.8, pp.5 3 9-542, 200

	表 5 体積および間隙比				
/	軸ひずみ5%	軸ひずみ8%	軸ひず。		
cm <sup>3</sup> )	71.02	72.43	72.6		

初期含水比

奇雷日

管雷流 検出器視野

表 6 供試体の諸量			
供試体形状	円柱		
高さ(mm)	70.22		
直径(mm)	35.00		
面積(cm <sup>2</sup> )	9.77		
体積(cm <sup>3</sup> )	68.59		
date that the state of a			

13%

13%

w(%) 表 7 撮影条件

64.99

130kV

200µA

6inch

1200