研究報告 平成29年度 土木分野No.1

一回の三軸試験による岩石の異方剛性の測定法の開発

Development of a method for measuring anisotropy of rocks in stiffness by a single triaxial test

横浜国立大学 准教授 菊本 統(研究代表者) 埼玉大学 助教 富樫 陽太(共同研究者)

(研究計画ないし研究手法の概略)

岩盤は堆積構造に応じた異方性をもつため, それを正確かつ効率的に把握することが極めて 重要である。岩盤の異方性は従来,様々な方向 でサンプリングした岩盤コアを用いて多数回の 載荷試験を実施することで調査されてきたが, 試験回数に比例して費用や労力が増大する上, 試験回数を増やしても幾らか推定精度が改善す るだけで,必ずしも正確には異方性を特定でき なかった。

これに対して代表者らは、異方性材料の応力とひず みの非共軸性と三軸試験での異方性材料の非対称に変 形特性(図1)に着目し、岩盤の異方剛性の方向とパラ メータを「一回の試験」で「正確に決定」する全く新 しい三軸試験を提案している。本研究では、明確な異 方剛性をもつ岩石試料(田下石,相模原泥岩)を用い て提案する新型三軸試験の実証実験を行った。装置は 低摩擦のスライダー機構(図2)を備え、載荷軸に垂直 な方向に自由に変位できるキャップ(図3)により供試 体の一様かつ非軸対称な変形(図1(a))を促し、それ を計測・分析することで異方性を特定する。供試体側 面には9枚のひずみゲージ(図4)を貼り付けて計測デ ータからひずみテンソルを算出し、剛性パラメータを 求めた。提案手法の検証は、従来の方法に基づいて複 数回の試験を行って推定した異方剛性のパラメータ と,提案手法により一回の三軸試験求めた値を比較す ることで行った。

(実験調査によって得られた新しい知見)

凝灰岩(田下石)を用いた検討では,層理に対し平 行方向と垂直方向にサンプリングした供試体(直径*d* = 50 mm,高さ*h* = 100 mm)の一軸圧縮試験から従来法を 用いて異方剛性を求めると,層理方向のヤング率が垂



図4 ひずみゲージの貼り方

直方向よりも約1.5倍大きいことがわかった。 端面から15°, 45°, -45°傾斜した層理をも つ凝灰岩供試体の圧密排水三軸試験からは,等 方圧密時に層理の傾斜に応じて主ひずみ方向が 傾斜することを確認した(図5)。各ケースの等 方圧密時の最大主ひずみ方向は概ね層理面の垂 直方向を示し,等方圧密時の主ひずみ方向が層 理に応じた異方性の方向と一致することを確認 した。応力とひずみが非共軸になる様子は軸圧 縮過程からも確認でき(図6),等方圧密後から のひずみ増分の主軸方向は、層理の傾斜が15° のケースよりも45°, -45°のケースほうが大 きく傾斜した。3ケース実施した三軸試験の各 結果に提案手法を適用した結果、全てのケース で層理の傾斜と調和的な異方性の方向を取得で き, 層理の傾斜が15°と45°のケースで概ね等 しい異方剛性を特定できた(表1)。また,層理 方向とその直角方向にサンプリングした2本の 供試体の一軸圧縮試験から従来法を用いて測定 した異方剛性は,著者らが提案した三軸試験に よる面内等方弾性の特定方法で定めた異方剛性 と概ね調和的だった(表2)。層理の傾斜が-45°のケースについては、他のケースと異なり ポアソン比が負の値に求まった。試料の不均質 性の影響や一部のひずみゲージのデータに不具 合があったものと考えられ、その妥当性につい ては, 今後, 検討を進める予定である。以上の ことから,提案手法を用いれば1回の三軸試験 によって妥当な異方性の構成パラメータを特定 できることが確認された。

つづいて,提案法による同様の三軸試験から 図3のスライダーおよびテフロンシートの有無 が凝灰岩の応力ひずみ関係に与える影響を検討 した。供試体は層理が端面から30°の傾斜をな すように4本の円柱供試体をサンプリングした (表3)。軸圧縮時の各ケースの直ひずみ成分を 図7に比較する。直ひずみ増分(Δε_{XX}, Δε_{YY}, Δε_{ZZ})は全ケースでほぼ同じ値が載荷レベルに 依らず得られており,端面の条件にほとんど依 存しないことがわかった。一方で,各ケースの



表1 三軸試験による提案手法から特定した異方剛性

Testing condition	Orientations of bedding plane ξ (°)	E_z (MPa)	Vz	G _z (MPa)	E _x (MPa)	V _x
Triaxial	15	2048	0.046	896.1	3281	0.047
	45	1804	0.090	1130	3490	0.260
	-45	959.8	0.207	1172	2597	-0.243



表2 複数の一軸試験で特定した異方剛性

表3端面摩擦の有無を検討するケース

せん断ひずみ増分を図8に比較すると、各ケースの応答が明確に異なる挙動を示す。特に、傾斜方位 方向(Y方向)のせん断ひずみ増分 $\Delta \epsilon_{TY}$ は載荷初期の $\Delta \epsilon_{TY} \leq 0.25$ %では最も低摩擦な条件のCase 1が卓越するとともにケースごとの違いが著しい。Case1のひずみ応答は理論計算による異方性材料 本来の応答に近い挙動を示すことから堆積構造を有する堆積軟岩に対しては端面摩擦を極力除去す る必要性が確認できた。

泥岩を用いた検討では、ブロックサンプルの三方向から供試体をサンプリングして(図9)、提案 法にもとづく同様の三軸試験を行った。等方圧密と軸圧縮時の両方で計測したひずみテンソルから 応力とひずみが明確に非共軸になる様子を確認できたことから、泥岩が異方的な変形特性をもつこ



図 10 軸圧縮時の 3 主ひずみ (左: Case1, 中: Case2, 右: Case3)

表4 特定した異方剛性

Case -	Orientation of anisotropy		Anisotropic stiffness					
	ζ (°)	ξ (°)	E_{z} (MPa)	Vz	G_{z} (MPa)	$E_{\rm x}$ (MPa)	V _x	
1	76	14	563	-0.08	519	308	0.42	
2	24	106	379	0.13	461	722	-0.15	
3	34	100	377	-0.04	191	654	-0.24	

とがわかった(図10)。また、等方圧密時の主ひずみ方向から特定した異方性の卓越方向は、供試体 や円柱のブロックサンプルでは目視確認できないが露頭では確認されている層理方向と概ね整合す ることがわかった。提案法で求めた泥岩の異方剛性は、サンプリング方向によらず概ね近い値を示 すことから(表4), 泥岩においても本研究の妥当性を確認できた。

(発表論文)

- 富樫陽太, 菊本統, 谷和夫, 細田光一, 小川浩司:一回の三軸試験による凝灰岩の異方剛性の 測定とその検証, 地盤工学ジャーナル, vol. 12, no. 2, pp. 123-134, 2017年.
- 2. 富樫陽太, 菊本統, 谷和夫, 細田光一, 小川浩司: 堆積軟岩の三軸試験と異方剛性の特定方法 に与える端面摩擦の影響, 土木学会論文集C(地圏工学), vol. 74, no. 1, pp. 50-62, 2018年.
- 3. 富樫陽太, 菊本統, 谷和夫, 細田光一, 小川浩司:一回の三軸試験で特定した泥岩の異方弾性 パラメータ, 材料, Vol. 67, No. 3, pp. 338-345, 2018年.
- 4. 富樫陽太, 菊本統, 谷和夫, 細田光一, 小川浩司: 端面摩擦が堆積軟岩の応力ひずみ特性に与 える影響, 第45回岩盤力学に関するシンポジウム, 東京都, 2018年1月.