層理面を有する泥岩の内部構造と 圧裂引張試験の破壊形態に関する考察

三好 航平1*・緒方 奨2・中島 伸一郎3・安原 英明4・岸田 潔1

¹京都大学大学院 工学研究科都市社会工学専攻(〒615-8540京都府京都市西京区京都大学桂) ²大阪大学大学院 工学研究科地球総合工学専攻(〒565-0871大阪府吹田市山田丘) ³山口大学大学院 創成科学研究科(〒755-8611山口県宇部市常盤台2-16-1) ⁴愛媛大学大学院 工学研究科生産環境工学専攻(〒790-8577愛媛県松山市文京町3) *E-mail: miyoshi.kouhei.85r@st.kyoto-u.ac.jp

本研究では、X線CT撮影により内部構造を観察した泥岩に対して圧裂引張試験を実施し、内部構造と破 壊形態の関係を考察した.まず、圧裂引張試験前の供試体の内部構造をX線CTを用いて撮影し、撮影した 画像から光線硬化によるノイズを除去した.供試体の内部構造の観察を行ったのち、圧裂引張試験を実施 した.圧裂引張試験後の供試体に対しては再度X線CT撮影を実施したほか、破断面の形状は3D形状測定機 を用いて計測し、破断面および破壊の評価を行った.

CT撮影を行った各泥岩供試体の破壊形態と内部構造の比較によって,圧裂引張試験の破壊形態および 強度に層理面,潜在き裂が影響を及ぼしていることを確認できた.

Key Words : mudstone, Brazilian test, X-ray CT, internal structure

1. はじめに

泥岩を含む堆積岩は、堆積層が脱水作用、粒子の移動、 変形による空隙の減少、粒子の溶解、再結晶などの続成 作用と呼ばれる作用を受けることによって形成される. 堆積岩の形成後に発生する地殻応力による変形は、堆積 物の種類により変形性が異なるため、層理面に沿って割 れ目が発生しやすい^り.

Tavallali and Vervoor⁴⁹ は圧裂引張試験における強度と破 壊形態に対する層理面の方向の関係性を砂岩を用いた実 験により考察し,圧裂引張試験における破壊形態を以下 の3つに分類した.

- 1. 層理面に平行に発生する layer activation
- 2. 載荷方向に平行に供試体中央を通るように発生す る central fractures
- 3. 中心を通らず曲線状に発生する non-central fractures

Tavallali and Vervoort は層理面の平行方向にコアリングした供試体を用いて、圧裂引張試験を層理面および走向と水平面の角度 θ が0°(荷重方向に垂直)から90°(荷重方向に平行)の間の様々な角度で実施した。 θ が小さい範囲では載荷方向に平行に central fractures が発生し、 $\theta = 45^\circ \sim 60^\circ$ では central fractures と layer activation との遷移領域となり、 θ が大きくなると layer activation 破壊が支配的になることを示した。

本研究ではX線CT撮影により内部構造を観察した泥岩 に対して圧裂引張試験を実施し、供試体ごとの内部構造 による破壊形態の違いについて考察を行っていく.

2. 実験条件

(1)供試体の計測とX線CT撮影

泥岩のボーリングコアより,直径30 mm×長さ30 mm の円柱形供試体5本(B-1~B-5とする)を作製し,寸法お よび質量と,層理面の傾斜角度を供試体表面の写真より 計測した.本研究では,層理面の角度として供試体の円 断面からの傾斜角度ξを用いる(図-1).表-1に各供試 体の体積,密度,供試体の地表面からの深度,傾斜角度 ξを示す.

★一Ⅰ 供訊(体情報								
	体積	密度	深度	傾斜角度 ξ				
	[cm ³]	$[g/cm^3]$	[m]	[deg]				
B-1	23.41	2.72	31.11	59				
B-2	23.16	2.75	32.02	60				
B-3	23.42	2.69	51.15	53				
B-4	23.70	2.71	51.43	52				
B-5	23.00	2.70	51.86	57				

つぎに、X線CTスキャナ(TOSCANER 東芝ITコント ロールシステム社製)を用いCT撮影を行った. X線CT撮 影で得られた画像は供試体水平方向の画像が高さ方向に 積み重なっている.得られた画像は,gray valueによって 表現され, gray valueの高い(白い)ところでは高密度, 低い(黒い)ところでは低密度となっている. 図-2(a)







(I-b) B-1の内部構造

(II-b)B-2の内部構造



(II-a)B-2の表面



(III-a)B-3の表面



(IV-a)B4の表面





(III-b) B-3の内部構造









(V-b)B-5の内部構造



では光線硬化と呼ばれる現象によって周辺部のgray value が高くなっており白く見える.本研究では、この光線硬 化の影響を中島ら³の方法を参考にして除去した.はじ めに、高さ方向の全スライスにおいて、空白が入らない ような円形領域で画像をトリミングした.つぎに高さ方 向にある全スライスのgray valueを平均化した画像におい て、画像中心から円を描き、同心円上のgray valueの平均 をプロットしたのち、供試体中心部からの距離とgray valueの関係を4次式で近似した.ここで、供試体は平均 的には均質であると仮定すると、最小値からのgray value の増分が光線硬化によるものであると考えられる(図-3) ため、この部分を撮影画像から除去した(図-2 (b)).

各供試体の表面の写真と中心を通り同じ角度から見た 断面のCT撮影画像を図-4に示す. 泥岩を構成する粒子 の大きさに関しては, B-2はほかの供試体に比べて大き くなっており,また供試体B-2では表面から見られた白 い斜交層理がCT画像では密度の小さな部分として現れ ていた.大きな斜交層理のないB-1,3~5について観察す ると, B-3~5には線上の低密度領域が存在しており,こ れらは供試体内の潜在的な欠陥もしくはき裂であると考 えられる.本研究で用いた供試体はサンプリング深度が 近いのにもかかわらず,内部構造が大きく異なる結果と なった.

(2) 圧裂引張試験

X線CT撮影を行った後に, 圧裂引張試験を実施した. 本研究では, 圧裂による岩石の引張強さ試験⁹に準拠し て試験を実施した. 載荷軸の角度の違いによる強度の変 化を観察するために2種の載荷パターンの実験を実施し た. B-1, B-4は走向に垂直($\theta = 0^{\circ}$)に載荷し, B-2, B-3, B-5は走向と平行($\theta = 90^{\circ}$)に載荷した. 圧裂引 張強さ σ_t は以下の(1)式を用いて算出した.

$$\sigma_t = \frac{2P}{\pi D_0 L_0} \tag{1}$$

ここでPは荷重, D_0 は供試体の直径, L_0 は供試体の長さである.

表-2 圧裂引張試験の結果								
	最大荷重 [kN]	圧裂引張 強さ [MPa]	走向と 載荷軸	直角方向 の Z 2値	平行方向 の Z 2値			
B-1	22.3	15.02	垂直	0.277	0.221			
B-2	17.8	12.11	平行	0.306	0.353			
B-3	8.13		平行					
B-4	17.71	11.77	垂直	0.291	0.465			
B-5	18.77	12.82	平行	0.593	0.291			







図-6 図-7~11における各画像の位置関係



(a)破断面の画像





(d) 垂直断面の CT 画像 100 125 150 175 200

図-7 供試体 B-1 の破壊形態

(3) 圧裂引張試験後の計測

破壊後の供試体の破断面の表面形状をキーエンス社の VR-3200を用いて計測した. さらに、実験後に破断面 と内部構造の位置関係を確認するために再度供試体のX 線CT撮影を実施した.

3. 結果と考察

圧裂引張試験の結果を表-2にまとめた.表-2では破断 面の粗さの指標としてZ2値を計算した. Z2値は図-5に示 しているように載荷軸に対して, 直角方向と平行方向そ れぞれの全直線に対して計算し、それぞれの平均値をと った. Z2値は以下の式(2)で表される⁵.

$$Z_{2} = \left[\frac{1}{M}\sum_{i=1}^{M} \left(\frac{y_{i+1} - y_{i}}{\Delta x}\right)^{2}\right]^{1/2}$$
(2)

ここで $y_{i+1} - y_i$ は測点間の標高差[mm], Δx は測点間の 距離[mm] (本研究では0.023594 mm), Mは測点数である.

破壊後の供試体の(a) 表面の写真, (b) 長さ方向中央付 近の横断面画像, (c) 破断面の表面標高分布, (d) 破断面 に垂直で中心を通る断面のCT画像を図-7~11に示す.

供試体B-3については載荷途中に斜め方向に割れが発 生したため、圧裂引張強さ、Z2値を算出できなかった。

(1) 各供試体における破壊形態の観察

ここからはX線CT画像と破壊形態の比較を各供試体ご とに行っていく.

最も圧裂引張強さが大きかったB-1について破壊前の 内部構造を観察すると、あとに述べるほかの供試体に見 られた潜在的な内部欠陥を認めることができなかった. このことにより他の供試体よりも圧裂引張強さが大きか ったと考えられる. また, 破断面はほぼ供試体長さ方向 に平行に発生していた. Tavallali and Vervoortによる分類 のcentral fracturesにあたる破壊であると考えられる.

大きな斜交層理がみられた供試体B-2においては、破 断面は斜交層理ではなく全体的な層理面に沿って発生し ていた(図-8(d)).

供試体B-3の破壊面は圧裂試験で通常みられる載荷軸 に平行な面と層理面にある程度沿った面の複合的なもの となった(図-9(a)). 図-9(de)においては破断面が上部 では低密度の面に沿って形成され、高密度の面と交わる 点からは高密度面に沿って形成されていた.

B-4については、破断面は供試体斜め方向にある層理 面に沿って形成されていた.また,図-10(b)を見ると破 断面が曲線状に形成されており, non-central fracturesにあ たる破壊であると考えられる. このことは層理面の存在



(a) 破断面の画像

(b)水平断面のCT 画像





- (d) 垂直断面の CT 画像 100 125 150 175 200
- 図-8 供試体 B-2 の破壊形態



-3 -2 -1 0 1 2 3

(a) 破壊後の供試体の画像





(b)水平断面のCT 画像





図-9 供試体 B-3 の破壊形態

(c)

(d),(e)



によって破断面の形状が変化したことを表している.供 試体B-4では密度が小さいことを表す黒い領域が線状に 分布しており(図-4 IV-b),これらは潜在的な亀裂であ ると考えられる.

B-5についてはB-4と同様に密度が小さいことを表す黒い領域が線状に分布しており(図-4 V-b),これらは潜在的な亀裂であると考えられる.破壊形態に関しては,図-11 (d) において破断面は上下端付近で層理面に沿った向きに、中央下部で2つの破壊面をつなげるような向き

に破断面が発生していた.上端では低密度の領域に,下端では高密度の鉱物が複数分布している領域に破断面が 形成されていた.

B-1, B-4は走向に直角に載荷したため、本来ならば破断面に直角な断面の画像では、層状構造は斜め方向ではなく水平方向に見えるはずであるが、図−7,10(d)では斜め方向に確認できる. 圧裂引張試験を実施する際には供試体を目視することによって走向を定めていたことや破断面が斜め方向に形成されたためにこのような誤差が生

まれたと考えられる.

(2) 表面形状に関する考察

破壊面の凹凸の指標として破壊面において載荷軸直角 方向,平行方向のZ2値をそれぞれ計算し,圧裂引張強さ との関係を図-12,13に示す.載荷軸に直角な方向のZ2値 と圧裂引張強さには相関関係がみられなかった一方で, 載荷軸に平行な方向のZ2値には強い負の相関がみられた. 圧裂引張試験における理想的な破断面は,載荷軸に平行 で中心を通るように形成される.本研究では図-7~11に 示すように破断面が曲面となっており,供試体中心を通 らないものが多い.本研究の供試体では理想的な破断面 が形成される前に,内部構造の分布や載荷荷重のかかり 方の違いによる局所的な応力集中点もしくは弱部におい て破壊が生じ,弱い部分に選択的に破壊が進行すること によって破断面の凹凸が大きくなったことが考えられる.

4. おわりに

供試体内部に潜在的な欠陥のある供試体は、欠陥のない供試体に比べて圧裂引張強さが小さくなった.載荷軸に平行な方向のZa値と圧裂引張強さには強い負の相関がみられた. 圧裂引張強さの小さな供試体は層理面に沿っ

て破断面が形成されているケースが多かった. 上記のような結果となったメカニズムについては数値解析等によって検討していくことが必要である.

また、本研究においては供試体数が5つと少なく、全 供試体の層理面の傾斜角度 ξ がおおむね 60° と同じため、 サンプル数を増やし様々な層理面の傾斜角度 ξ 、走向と 載荷軸の角度 θ に対して実験を行い、統計的な分析を行 っていくことが今後の課題である.

参考文献

- 1) 三木幸蔵,古谷正和:土木技術者のための岩石・岩盤 図鑑,鹿島出版会,1983.
- Tavallali, A. and Vervoort, A.: Effect of layer orientation on the failure of layered sandstone under Brazilian test conditions, *International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences*, Vol.47, No.2, pp.313-322, 2010.
- 3) 中島伸一郎,長谷川大貴,安原英明,岸田 潔:マ イクロフォーカス X線 CT による花崗岩のき裂形状 および開口幅の評価:第39回岩盤力学に関するシン ポジウム講演集,土木学会,2010年1月,講演番号 51.
- 4) 地盤工学会,圧裂による岩石の引っ張り強さ試験,地 盤材料試験の方法と解説,2009,pp.901-911.
- Tse, R. and Cruden, D. M.: Estimating Joint Roughness Coefficients, International Journal of Rock Mechanics and Mining Sciences & Geomechanics Abstracts, Vol.16, No.5, 1979.

A CONSIDERATION BETWEEN INTERNAL STRUCTURE OF MUDSTONE WITH BEDDING PLANE AND FAILURE MODE OF BRAZILIAN TEST

Kohei MIYOSHI, Sho OGATA, Shinichiro NAKASHIMA, Hideaki YASUHARA, and Kiyoshi KISHIDA

In this study, the relationship between the internal structure and the failure mode was examined by performing a Brazilian test on mudstone whose internal structure was observed by X-ray CT imaging. Noise due to beam hardening was removed from the captured image. After the observation of the internal structure of the specimen, the Brazilian tensile tests were conducted. The fracture surface was evaluated by measuring the shape of the fracture surface using a 3D shape measuring machine.

By comparing the failuare mode and internal structure of the specimens, it was confirmed that the bedding plane and latent cracks had an effect on the failuare mode and strength in Brazilian tests.