珪質岩の力学的特性に及ぼす超臨界CO₂の影響 評価に関する実験的研究

小玉 齊明1*・木山 保2・薛 自求3・熊倉 聡2・西本 壮志4・石島 洋二4

¹正会員 函館工業高等専門学校(〒042-3207 北海道函館市戸倉町14番1号)
 ²正会員 幌延地圏環境研究所(〒098-3207 北海道天塩郡幌延町栄町5番地3)
 ³正会員 地球環境産業技術研究機構(〒619-0292 京都府相楽郡木津町木津川台9丁目2番地)
 ⁴幌延地圏環境研究所
 *E-mail:kodama@hakodate-ct.ac.jp

CO₂地中貯留研究において,キャップロックの長期安全性評価は基本的かつ重要な課題となるが,室内 における力学的特性の評価は未だ十分に行われていない.本研究では北海道幌延町周辺に産する透水性の 低い珪質岩を地下1000 m程度に存在するキャップロックに見立て,CO₂が超臨界状態となる間隙水圧 10MPa,温度40℃,有効封圧2~20 MPaの下で三軸試験を実施し,このときの超臨界CO₂圧入の有無によ る力学的特性の相違に関する検証を行った.その結果,強度やポアソン比への影響は認められないものの, ヤング率と破断面の載荷軸からの角度がCO₂の圧入により増大し,また破断面の形状もわずかに粗くなる 傾向がみられた.

Key Words: rock, CO₂ injection, diatomite, triaxial tests, mechanical property

1. はじめに

 CO_2 地中貯留技術の開発において,貯留層上部に存在 するキャップロックの長期安全性の評価は基本的かつ重 要な研究課題と位置づけられる.大規模発生源から分離 回収された CO_2 が地下 1000 m 付近の帯水層に圧入され ると,地層水との密度差によって多くの CO_2 がキャップ ロック下部に分布すると想定される.このとき,間隙水 圧は 8 MPa 程度,地温勾配 3C/100m として温度は 40C前後になり,図-1 のような相変化を生じる CO_2 は超臨界 状態として存在すると考えられる.



キャップロックの典型的なモデルとして、浸透率が μ Darcy 以下の泥質岩が挙げられるが、その力学特性につ いての解明は進んでいない.これは主に地下深部のコア 試料の入手が困難なことや、軟弱な岩石の実験手法が十 分に確立されていないことに起因する.そこで本研究で は、地中貯留の候補サイトのキャップロック部の岩石に 相当する第三紀泥質岩ボーリングコアから供試体を作成 し、超臨界 CO₂注入による力学特性への影響の解明を目 的として、含水飽和後、温度 40°C・間隙水圧 10MPa で CO₂を圧入し、透過を確認してから圧縮試験を実施した. ここでは、実験方法および CO₂ の有無で比較した力学 的特性と破断面形状についてまとめる.

2. 岩石試料

本研究では、北海道北部幌延町周辺に点在する採石場 の露頭岩盤から掘削直後の含水状態を保ったブロックで 入手した硬質頁岩(稚内層)を直径 50mm,長さ 100mm の円柱形供試体に整形し、それぞれの試験に供した.な お、このとき岩石ブロックの層理面が不明であるため、 ボーリング方向を統一して供試体を作製した.

同岩石は 40-60%程度の空隙率を有する多孔質な岩石

で¹⁾,吸放湿性や断熱性,遮音性,脱臭性等に優れる ため,粉末状に加工されて壁材や脱臭剤として製品化さ れている.上位の珪藻質泥岩(声問層)では電子顕微鏡 で鮮明に観察できる珪藻遺骸が4割程度¹⁾存在するが, 稚内層ではこれが崩れるような形となり,一部では2次 鉱物の生成が確認される(図-2).細孔容量・吸放湿特 性はともにこの稚内層で声問層より大きい²⁾.表-1に計 測された各物性値を示す.

 P波速度
 湿潤単位体積
 乾燥単位体積
 空隙率(%)

 (km/s)
 重量(kN/m³)
 重量(kN/m³)
 空隙率(%)

 1.941
 16.856
 11.871
 50.84

表-1 岩石試料の諸物性値

試験装置と試験方法

(1) 載荷試験装置

圧縮試験では軟岩用岩石試験装置(MTS 社製 810 型, 最大荷重 500 kN,油圧式)を使用した.この装置は油圧 源,三軸セル(最大封圧 50 MPa),封圧発生装置,周 方向変位計,荷重計,軸アクチュエータから構成される. 三軸セルは軸アクチュエータに固定され,封圧発生装置 から側圧の供給を受ける.荷重計と周方向変位計はこの 三軸セル内で使用し,一連のコントロールは軸アクチュ エータに付属する制御装置および制御専用 PC に支配さ れている.また,試験中に三軸セル内の温度を一定に保 つため,セル周囲には低温恒温槽(EYELA 社製, NCB-2400, 40~50°C)と接続したステンレス容器内を 40°C に保たれた不凍液が循環している.なお,材料試験機は, 温度による微小な変形を防ぐために設定温度の 40°C± 2°Cに制御された広さ 9.0 m²の恒温室内に設置した.

(2) 供試体の被覆

三軸試験において、供試体内部への封圧用油の進入を 防ぐため、供試体周囲に被覆を施した.被覆チューブの 材質は、横ひずみを計測するチェーン式変位計の応答精 度を損なわない程度に薄く強度を持ち、また破壊後の供 試体を拘束しないよう十分な収縮性のある点から、シリ コン製熱収縮チューブ(信越シリコン、ST290HT)を使 用した.図-3 に被覆方法の概略図を示す.エンドピー スと供試体の間にスチールメッシュを鋏み、シールテー プ、および自己融着テープでこれらを密着させた.この とき供試体-被覆間には、自由水が存在しないよう変位 計の接触箇所を除きシリコン樹脂(GE 東芝シリコン, TSE3455T)を塗布した.チューブ被覆後はその上から さらにクランプ式バンドでこれらを締め付けた.

(3) 間隙水圧負荷と超臨界 CO2 圧入の方法

前述のように、地下 1000 m 付近の岩盤内に CO₂を圧入した場合、貯留層上部のキャップロックは、地下水圧 に加え、下部の貯留層より超臨界 CO₂の圧力を被ること になる.これを想定した本研究では、含水飽和状態の硬 質頁岩供試体を、各試験の設定封圧、および間隙水圧 10 MPa (一定)まで 1.0 MPa/min の速度で負荷した後、 十分に圧密させてから、上端面に水圧 10 MPa をかけた まま、下端面から CO₂圧 12 MPa を負荷した.この状態 で2日程度静置して、上端面から CO₂の透気を確認した 後、上下端面を共に 10 MPa で安定させてから三軸圧縮 試験を実施した.なお、供試体への水・CO₂の供給は、 圧力もしくは流量で供試体端面に作用する流体圧を制御 することが可能なシリンジポンプ (ISCO 社製 D500、最 大圧力 25 MPa)で、図-4 に示すバルブ類を操作して行 った.



(a) 珪藻質泥岩-声問層



(b) 硬質頁岩-稚内層 図-2 幌延珪藻質岩石の電子顕微鏡写真



図-3 三軸セル内における供試体の被覆状況と流体経路



図-4 間隙流体調整用バルブ類配管概略図



図-5 CO2 圧入中の体積弾性率の変化

(4) 上端面までの CO₂透過確認

供試体下端面から圧入を開始後, CO₂が上端面まで到 達したことを確認する必要がある.この場合,載荷軸方 向の弾性波速度変化のモニタリング³⁾が有効であると思 われるが,今回は時間の制約上,シリンジポンプ内に存 在する流体の体積弾性率の変化に着目し, CO₂が排出さ れる上端面ポンプの定常圧を変化させ,このときのシリ ンジポンプ内体積変化を記録した.

この確認作業の一例を図-5 に示す. CO₂圧入時の間隙 水圧 10MPa を基準に1分間隔で5回,シリンジポンプの 圧力を 50kPa 上下させ,このときの体積を変化が落ち着 いたところで記録した.なお,図中の体積変化率は,こ の値を計測開始時の体積で除した値である.同図より,

CO2 圧入開始時には鈍感だった圧力変化に対する体積変化が、徐々に増加したことがわかる.これは水より小さな体積弾性率を持つ超臨界状態のCO2が供試体上部端面から配管内に湧出したことを示している.

しかし、以上の測定方法では供試体を透過した CO2の 定量が難しいため、現在、配管経路内での CO2の確認す る手法の確立を急いでいる.また,載荷軸方向の弾性波 速度変化による確認も行う予定である.

(5) データ計測システム

載荷時のデータは、MTS 社製制御ソフト Test star II に より、パソコンに随時記録される.サンプリング周期や 計測項目は、経過時間、軸荷重、軸変位、周変位、封圧 など、任意に設定が可能である.供試体周辺における周 変位やロードセルの出力は、三軸セル内から、封圧油に 対する耐圧構造を有するフィードスルーを通じてセル外 に配線され、計測機器に入力されている.これらは任意 のチャンネルについて、アナログ出力が可能であり、前 述のシリンジポンプデータ(圧力、流量、体積)や、低 温恒温槽の水温とともに、別途用意されたパソコンに接 続され、同一ファイルに記録される.

4. 試験結果

(1) 一軸圧縮試験

三軸試験に先立って実施した一軸圧縮試験の結果を以下に示す. なお,本研究では上下のエンドピース間の変位を供試体長さで除した値を軸ひずみとみなし,周ひずみは MTS 社製チェーン式ひずみ計を用いて計測している.ここでは,供試体の乾燥を防止するためにごく薄いラテックスゴムで被覆し,載荷速度を 2.0×10⁶ /s (以下同様)に設定した.

表−2 一軸圧縮試験結果

一軸圧縮強さ	8.42 MPa	7.76 MPa
ヤング率	0.93 GPa	0.95 GPa
ポアソン比		0.11

(2) 封圧と浸透率の関係

封圧 2, 3, 6, 11 MPa の静水圧下で約 12 時間圧密させた 後、トランジェントパルス法(近似解)に基いた透水試 験⁴を実施した.ここでは、式(1)により浸透率 K を求め、 封圧と浸透率の関係を調べた(**図**-6).

$$K = \mu \cdot \beta \cdot V \left(\frac{\ln \left(\frac{\Delta P_i}{\Delta P_f} \right)}{2\Delta t \left(\frac{A_s}{L_s} \right)} \right)$$
(1)

ここで、Vは貯留槽の体積、 $\Delta P/\Delta P_f$ は計測開始時と終 了時の上下端面圧力差の比、 Δt は計測時間、Lsは供試 体長さ、Asは供試体断面積、 μ は流体の粘性係数、 β は間隙流体の圧縮率である。なお、圧密時の間隙水圧は 1MPaとし、透水試験では瞬間的に一端面に 1.1 MPa(圧 カ勾配 0.1 MPa)の水圧を負荷し、直後にポンプを停止 して間隙水圧の変化を観察した.これらを浸透方向を入 れ替えて計2回実施し、その平均を結果に用いた.

ここでは、同一の試料を用いて 2 MPa から 11 MPa ま での各設定値で測定した後、再び 2 MPa で計測を行った.

同図より、ここでは 11 MPa までの封圧増加に伴って 浸透率が約 50%低下したが、これを再び 2 MPa まで減 圧しても、直後の浸透率には、ほとんどその影響が認め られない.

(3) 三軸試験の封圧条件

間隙水圧を 10 MPa に固定し,排水条件下で三軸試験 を実施した.このとき,CO₂を圧入しない試料(以下, 含水飽和状態と表記する)では,封圧から間隙水圧を差 引いた有効封圧を 2~20MPa に設定して 11 試験を実施 した.その結果,有効封圧 15 MPa と 20 MPaの試験で, 荷重が降伏せずに増加し続けるひずみ硬化がみられた. これを参考に,超臨界 CO₂を圧入した試料について有効 封圧 2~10 MPaで6試験を行った.

(4) 応力ひずみ線図の比較

各封圧条件下で得られた軸差応力とひずみの関係を 図-7 に示す.含水飽和状態では,残留強度状態までの 載荷を4試験,破壊に伴う荷重の低下開始直後までの載 荷を5試験,ひずみ硬化した2試験(前述)を行ったが, 残留強度状態までの載荷結果を示した図-7(a)では有効 封圧の増加量とほぼ等間隔で強度が増加した.この傾向 は破壊直後に載荷を停止した試験でも同様だった.一方, 超臨界 CO2 圧入後の三軸試験では,6試験中1試験がひ ずみ硬化した.残り5試験では荷重低下直後に載荷を停 止したが,ここでも同様に,封圧の増加に伴う等間隔で 強度増加がみられた.以上のように,両者の応力ひずみ 線図には,際立って大きな差異は認められない.なお, これらの図では載荷時の挙動を比較するため,各有効封 圧下における載荷直前のひずみを原点に表記した.

(5) 各物性値の比較

図-8 および図-9 に、上記の力学試験のデータからピ ーク強度、50%接線ヤング率、50%接線ポアソン比を求 め、含水飽和状態と CO₂注入状態で比較した結果を示す.

軸差応力で示したピーク強度と有効封圧の関係では, 強度に対する CO₂の影響は認められず, すべてのデータ がほぼ同一直線状にプロットされている.一方, ヤング 率は封圧の増加に伴って減少する傾向があるが, CO₂圧 入後は含水飽和状態より小さい値を示した.この傾向は, 低い有効封圧で特に顕著で, ひずみ硬化の生じる以前の 10MPa 前後でほぼ一致した.ポアソン比は封圧の増加や CO₂の有無に影響せず, 概ね 0.12~0.18 で推移した. 図-10 に、最大主応力(ピーク強度の有効応力)と最 小主応力(有効封圧)を用いてあらわした Mohr の破壊 応力円と線形近似した破壊包絡線を示す.それぞれの破 壊包絡線は、含水飽和状態で、

$$\tau = 0.34 \cdot \sigma + 3.6 \tag{2}$$

CO₂圧入後の供試体で,

(3)

となった.ここで、 τ はせん断応力、 σ は直応力を示す.

 $\tau = 0.41 \cdot \sigma + 2.9$





図-9 50%接線ヤング率・50%接線ポアソン比と有効封 圧の関係(塗潰し-含水飽和,白抜き-CO2圧入)



図-10 有効応力を用いた Mohr 円と破壊包絡線

5. 考察

(1) 破断面の形状に関して

破壊直後に試験を停止した各試験の供試体を対象に, ROLAND 社製 MDX-20 により,破断面中央部 20 mm 角 の領域を測定の対象とし,縦横 0.1 mm 間隔でデータ化 した. なお,計測は試料が乾燥によって劣化しないよう, 水を満たした容器内で行った. 図-11 に取得した破断面 データによる再現画像の一例を示す. x 方向が破断面の 長辺方向であるが, CO₂を圧入した試料ではこの方向に 沿った凹凸があるようにみられた.

このデータを用いて、バリオグラム法に基づくフラク タルモデルから岩盤不連続面の表面粗さを評価した村田、 齊藤⁹にならい、スティープネス Vとフラクタル次元 D を算出した(図-12).これらはセミバリオグラム関数 γ (h)を求める、距離 h にある 2 点の高さ $z(x_i)$ 、 $z(x_i+h)$ の 差を用いた式(4)と、式(5)より導出される.

$$\gamma(h) = \frac{1}{2N} \sum_{i=1}^{N} [z(x_i) - z(x_i + h)]^2$$
(4)

$$\gamma(h) = Vh^{2H} \quad (0 < H < 1) \tag{5}$$

ただし, N はデータ間距離が h となるペアの数, H は

Hurst指数であり, D=2-Hで与えられる.

図-12より、x方向1試料を除き、CO2圧入により、僅かに表面形状が粗くなる傾向がみられる. これより、現段階では、強度には影響が認められないが、岩石内部では何らかの CO2圧入による影響が生じている可能性がある. なお、フラクタル次元には CO2圧入による変化は認められない.

(2) 破断面の角度に関して

供試体に生じた破断面の載荷軸からの角度(以下,破断角)と有効封圧の関係を図-13に示す.相関は低いが, CO₂ 圧入により破断角が増大している.この時,破壊面 が供試体上部,つまり CO₂排出側で破壊が生じる傾向が あった.これについては CO₂の分布状況が原因している 可能性があるが,現段階では原因を特定できない.





図-12 有効封圧とスティープネス・フラクタル次元



(3) ヤング率の変化について

CO₂の圧入によりヤング率は減少傾向にあった.この 傾向は有効封圧が大きい場合に小さいが,さほど大きな 圧密を受けない低封圧では顕著である.比較的空隙率の 大きい材料では Poroelasticity(間隙弾性論)の概念に大 きく左右される⁹ため,間隙流体の体積弾性率の差異が ヤング率に影響したものと考えられる.封圧の増加に伴 いこの傾向が弱くなったことに関しては,圧密の進行に より,空隙が狭まったためと思われる.

(4) 現段階での課題・問題点

試験後、封圧用オイルを回収する際、油が発泡した状 態で回収された.シリンジポンプでは水の漏洩による異 常が認められないことから、この原因はシリコンジャケ ットからの CO,の透過と思われる. また, ここではデー タを示していないが、CO2 圧入開始から 10 時間程度で 岩石またはシリコンジャケットへ CO,の吸着が原因と思 われる明瞭な周ひずみ増加が確認された. これらシリコ ンへの CO2の吸収・透過に対して、ジャケット内側にフ イルムを挟む対策を検討している.なお、載荷時の試験 結果へのジャケット膨張の影響であるが、圧密中に膨張 し、図-9 における CO2 透過後のポアソン比が過大評価 されているとしても、含水飽和状態のそれとほぼ同程度 であるため、オーダーレベルの誤差は生じないと判断で きる. 上述の膨張挙動に関しては、本文中にデータを示 していないが、弾性波速度の測定により、供試体内部に おける浸透状況の把握につとめたい.

6. 結言

超臨界 CO₂を圧入した岩石の三軸試験に関する基礎的 な知見を得るため、試験には幌延町周辺に産出する硬質 頁岩(稚内層)を用いて,間隙圧 10MPa,温度 40℃の 条件下で,有効封圧を 2MPa から 20MPa まで変化させ, 含水飽和状態の供試体と,これに CO₂を下端面から圧入 した供試体で結果を比較した.

その結果,破壊強度には CO₂注入による影響はみられ なかったが,低有効封圧でのヤング率の減少と,破断面 形状の変化,破断角の増大が確認された.これらは間隙 流体が水から CO₂に変化したことで生じたと思われるが, 劣化の程度等に関しては,CO₂の透過経路を明らかにす るなど,更なる研究を進める必要がある.

謝辞:破断面形状の解析では北海道大学岩盤力学研究室 藤井義明教授のご協力を得た.硬質頁岩ブロックは豊富 町佐藤産業株式会社より頂いた.

参考文献

- 小玉齊明,赤川敏,藤井義明:数種の岩石の凍結融解および凍 上に伴う変形挙動,第35回岩盤力学に関するシンポジウム講演 論文集 講演番号50, pp.271-276, 2006.
- 財団法人北海道科学技術総合振興センター幌延地圏環境研究 所:平成16年地圏環境研究事業研究成果報告書, p.31, 2005.
- 諸自求,大隅多加志,二酸化炭素注入に伴う多孔質砂岩の透過 係数と弾性波速度の測定に関する実験的研究,資源と素材, Vol.120, pp91-98, 2004.
- MTS Systems Corporation : MTS Rock and Concrete Mechanics Testing Systems Technical Description, P.256, 2002.
- 5) 村田澄彦, 齊藤敏明:フラクタルモデルによる岩盤不連続面の表 面粗さ評価法について, 資源と素材, Vol.113, pp.555-560, 1997.
- 木山保,松井裕哉, J.C.Roegiers, 熊倉聡,小玉齊明,石島洋二: 間隙弾性論に基づく幌延の珪藻岩を用いた室内試験,第35回 岩盤力学に関するシンポジウム講演論文集 講演番号 55, pp.297-298, 2006.

EXPERIMENTAL STUDY ON THE EVALUATION OF THE EFFECT OF SUPER CRITICAL CO₂ TO THE MECHANICAL PROPERTIES OF DIATOMITE

Nariaki KODAMA, Tamotu KIYAMA, Ziqiu XUE, Satoshi KUMAKURA, Soushi NISHIMOTO and Yoji ISHIJIMA

Considering the low permeability of Horonobe diatomite as that of the cap rock in CO_2 geological sequestration sites, the effects of the super critical CO_2 injection on the mechanical properties of this rock were investigated through triaxial tests. The pore pressure and the temperature were set at 10 MPa and 40°C in order to keep the CO_2 in super critical condition. And, the effective confining pressure was set between 2 to 20 MPa. As a result, it was found that Young's modulus decreased and that the steepness of the fracture surface and fracture degrees increased, though strength and Poisson's ratio did not show any obvious changes.