細粒分含有率の異なるメタンハイドレート含有砂の分解時の挙動

山口大学大学院 学生会員 〇梶山慎太郎 朝倉さやか 山口大学大学院 正会員 兵動正幸 中田幸男 吉本憲正

1.まえがき 近年、メタンハイドレート(以下、MH と略す)が新エネルギ ーとして着目されている.MH は低温高圧という条件で安定して存在可能 であり、わが国ではその賦存量 ¹⁾から、南海トラフにおいて生産開発が行 われている.南海トラフの MH は砂の間隙中に砂粒子を固結する形で存在 していると考えられており、その MH 胚胎層へ生産井設置し生産井内の圧 力を下げて MH を分解する減圧法が主な生産手段として考えられている¹⁾. 生産に際して、長期 MH 生産は、生産井掘削から廃坑に至るまでに MH 胚胎層は様々な応力状態にあると考えられる.一方で、南海トラフの MH 胚胎層はタービダイトと呼ばれる砂泥互層になっており、各層で細粒分含 有率が異なっている.そこで本研究では、細粒分含有率が異なる試料に対 して MH を生成させ、せん断応力を与えた状態で間隙水圧を下げることで 減圧法を想定した分解実験を行い、その挙動を評価した.

2.試験装置の概要 実験には温度,圧力を制御することで MH が存在可能 な深海底地盤の条件を再現でき,セルの前面に観察窓を有する恒温高圧平 面ひずみ実験装置²⁾を用いた.供試体は,高さ 160mm×幅 60mm×奥行き 80mm の直方体であり,供試体に装着するメンブレンの観察側には画像解 析の評点とするために 5mm×5mm のメッシュを描いた.この観察窓からデ ジタルー眼レフカメラを用いてリモート制御によるタイマー撮影を行っ た.得られた供試体画像のメッシュの交点を読み取り,PIV 解析により局 所変形の計測を行った.本実験では供試体内に熱電対を設置し供試体内の 温度を測定した.なお,画像の撮影は1分間隔で行った.

<u>3.実験方法</u>本実験には豊浦砂および南海トラフの試錐試験より得られた 粒度分布を元にして作製した 2 種類の模擬試料(以下,細粒分が多い試料を T_b,細粒分が多い試料を T_cと略す)を用いた³⁾.各試料の粒度分布を図⁻¹ に示す.図中のハッチは MH 濃集層の粒度分布の範囲を示している.試料 の含水比は, MH 飽和率 S_{MH} =50%を目標として試料の含水比を調整した. MH 供試体を作製するために,まず温度 5℃の状態で供試体内にメタンガ スを圧入し、5MPa に達した後,圧力を保ちながら時間をかけて MH を生

100 Toyoura sand % T veight (80 T. දි ⁶⁰ Je 40 Percent 20 0.001 0.01 0.1 Grain size (mm) 図-1 南海トラフと各試料の粒度分布 σ3')/2 (MPa) Failure envelope of MH bearing sand Depressurizaion . j (c) (b) rence (d) (e) stress diffe Pressure recovery Principal Failure envelope of Host sand (a) Mean principal stress $(\sigma_1' + \sigma_3')/2$ (MPa) 図-2 豊浦砂の分解実験中の有効応力経路 12 11 (W La) ž pressure . 8 7 6 water 5 Pore Tovoura sand Pore water pressure difference Δu (MPa) 図-3 各試料の減圧中の上下圧力差

成させた. MH 生成後,間隙内のガスを水と置き換え水飽和状態とし,間隙水圧を 10MPa,有効拘束圧 α'=3MPa で圧密した.圧密後,別途行ったせん断試験の結果 3より,MH を含まない砂(以下,ホスト砂と示す)の軸差応 力以上かつ MH 含有砂以下の軸差応力を与えた後に間隙水圧を制御し,間隙水圧が 10MPa から 3MPa になるま で減圧を行った. その後 MH が分解した後に水圧を回復させた.なお,減圧および水圧回復は供試体上端側から のみ行い,せん断速度は 0.1%/min,減圧および水圧回復速度は 0.5MPa/min とした.

キーワード 固結材料,細粒分,変形挙動

連絡先 〒755-8611 山口県宇部市常盤台 2-16-1

TEL0836-85-9344

4. 実験結果 分解実験には、MH 飽和率が豊浦砂では SMH = 60.3%、Tb では SMH = 57.3%、Tc では SMH = 41.3% の試料を用いた.一例として、豊浦砂の分解実験中の応力経路を、せん断試験の結果から得られた MH 含有 砂とホスト砂の強度と併せて図・2 に示す.図中には、せん断を開始した時点(a)、分解を開始した時点(b)、間 隙水圧が 3MPa になった時点(c)、水圧回復を始めた時点(d)、供試体が完全に破壊した時点(e)を示している.図・3 に各試料の減圧中の上下の圧力差を示す.図は、縦軸に減圧中の上端の圧力の変化、横軸に上下端の圧 力差を示している.いずれの試料も、下端の圧力から上端の圧力を除した結果を示している.図中の Tb の結 果が初期に乱れているのは、せん断過程から減圧過程へ移行する際に、実験装置上部の圧力計とシリンジポン プの間の管路内に MH が生成されたため、管路内の MH を融解するために MH を分解する操作を行ったため である.4MPa 以下の圧力で豊浦砂の圧力差が負の値であるのは、ポンプの制御が追いつかなかったためと推 察される.各結果を比較すると、豊浦砂では下端の圧力が上端を上回らなかったが、細粒分を含む Tb および Tc では大きく圧力差が生じた.これは、細粒分により透水性が低下したためと推察される. MH 分解後、間

隙水圧回復中の供試体の最大せん断ひずみコンター γ_{max} を図-4に示す.なお,最大せん断ひずみ 50%以上 の範囲は同色で示している.図より,豊浦砂および Tb では元の間隙水圧にまでに達した時点でせん断帯が発 生する様子が認められる.一方で Tc では,水圧回復と ともに徐々に供試体全域が変形しながらせん断帯が形 成されることが認められる.図より,最大せん断ひずみ のばらつきを調べた.本研究では,ばらつきの程度をワ イブル分布 4によって求めた.用いた式を式(1)に示す.



 $P_s = exp\left[-\left(\frac{\gamma}{\gamma_c}\right)^m\right] \tag{1}$

図-4 水圧回復中の豊浦砂(上), $T_b(中)$ および $T_c(下)$ の

ここで、γは各要素の最大せん断ひずみ、κは最大せん **最大せ**/ 断ひずみの平均値, *m*はワイブル係数である.これによって得られた水圧回

復中のワイブル係数と間隙水圧の関係を図・5 に示す. ワイブル係数 m は値 が低いほどにばらつきが大きいことを示す. 図より, 元の水圧まで回復する とばらつきが大きくなり, 細粒分含有率が低いほどに顕著である. 図・4, 5 より, 細粒分含有率が低い方が局所変形が大きくなることが推察される. <u>5.結論</u>本研究では, 細粒分含有率の異なる3種類の試料に対して MH を 生成し, 分解実験を行った. これによって得られた知見を以下にまとめる.

(1) 減圧を行うと、細粒分を含む試料は上下端で圧力差が生じる.これは、透水 性が低下したためと推察される.(2) MH 分解後水圧を回復させると、いずれの

試料も元の水圧に達するとせん断帯を伴って破壊するが、T。では水圧回復中も供試体全域で変形が進行していることが確認される.(3)細粒分含有率が低い方が局所変形が大きくなることが推察される.

【謝辞】本研究は,経済産業省「メタンハイドレート開発促進事業・生産手法開発に関する研究開発」の研究活動の一環および,JSPS 科研費 15J06540 の助成を受け実施した.記して謝意を表する次第である.

<u>参考文献</u> 1) メタンハイドレート資源開発研究コンソーシアム 2016. http://www.mh21japan.gr.jp/ 2) Yoneda, J., Hyodo, M., Yoshimoto, N., Nakata, N., Kato, A.: Development of high-pressure low-temperature plane strain testing apparatus for methane hydrate-bearing sand, Soils and Foundations, 53(5), 774-783. 2013. 3) Kajiyama S., Hyodo M., Nakata Y. Yoshimoto N., & Kato A., 2014. : The effect of particle characteristics on shear behavior with methane hydrate bearing sand, The International Symposium on Geomechanics from Micro to Macro, pp.1087-1092, Cambridge 4) Cheng, Y., P., Nakata, Y., and Bolton, M., D. 2003. : Discrete element simulation of crushable soil, Geotechnique 53(7), 633-641



