第 部

| 京都大学工学部 | 学生会員  |    | 北野:  | 貴士 |    |
|---------|-------|----|------|----|----|
| 京都大学大学院 | 正会員   | 木元 | 小百合, | 肥後 | 陽介 |
| 京都大学大学院 | フェロー会 | 員  | 岡二   | 三生 |    |
| 京都大学大学院 | 正会員   |    | 福田   | 知晃 |    |
| 京都大学大学院 | 学生会員  |    | 岩井   | 裕正 |    |

<u>1. はじめに</u>

近年,メタンハイドレート(以下,MHとする)が 新しいエネルギ源として注目されている.本研究では, 分解時の相変化,熱の移動,土骨格変形を考慮した化 学-熱-力学連成有限要素解析法<sup>1)</sup>を用いて,減圧法によ る MH 分解時の地盤変形挙動の予測を行った.海洋に おける深層型 MH の産出状況を想定し,MH 含有層及 び海底面までの周辺地盤を含んだ領域を対象とした解 析を行った.

# 2. 多相系地盤における支配方程式の定式化

多孔質媒体理論(TPM)に基づき、多相混合体とし て支配方程式を定式化する.Cauchy 応力のJaumann 速度を用いた updated Lagrangia 法に基づき定式化を 行う.空間離散化には有限要素法を用いる.未知数は 変位、水圧、ガス圧、温度である.

(1)応力の定義と運動量保存則

構成式中の応力変数として、全応力  $\sigma_{ij}$  から平均間隙  $E P^F$ を引いたものである骨格応力  $\sigma'_{ij}$ を用いた.

 $\sigma'_{ij} = \sigma_{ij} - P^F \delta_{ij}$ ,  $P^F = sP^W + (1-s)P^G$  (1) ここで sは飽和度、 $P^W$ 、 $P^G$ は水圧およびガス圧である. 各相の運動量保存則は次のように表される.

 $n^{\alpha}\rho^{\alpha}\dot{v}_{i}^{\alpha} = \sigma_{ji,j}^{\alpha} + \rho^{\alpha}n^{\alpha}\bar{F}_{i} - \tilde{P}_{i}^{\alpha}$  ( $\alpha = S, W, G, H$ ) (2)  $n^{\alpha}$ は各相の体積含有率, $\rho^{\alpha}$ は密度, $\tilde{P}_{i}^{\alpha}$ は 相と他の相 の相互作用を表す項である.また変形は準静的である とし,液相・気相の運動量保存側において液相と気相 の相互作用を無視すると,以下のダルシー則に相当す る関係式が得られる.

$$V_i^W = \frac{k^W}{\rho^W g} \{ -(P^W \delta_{ji})_{,j} + \rho^W \bar{F}_i \}$$

$$V_i^G = \frac{k^G}{\rho^G g} (-P^G \delta_{ji})_{,j}$$
(3)
(4)

ここで k<sup>W</sup> は透水係数, k<sup>G</sup> は透気係数である. (2)質量保存則 各相について質量保存則は次のように表される.

 $\frac{\partial}{\partial t} (\rho^{\alpha} n^{\alpha}) = -q_{Mi,i}^{\alpha} + \dot{m}^{\alpha} \qquad (\alpha = S, W, G, H) \quad (5)$ ここで,  $q_{Mi}^{\alpha}$ は各相の流量フラックスベクトル,  $\dot{m}^{\alpha}$ は MH 分解による質量増加速度である.液相・気相の質 量保存則に式(3),(4)を代入することで得られる液相・気 相の連続式を用いる.

(3)エネルギー保存則

エネルギー保存則は次のようになる.

$$\begin{split} &\sum_{\alpha} (n^{\alpha} \rho^{\alpha} c^{\alpha}) \dot{\theta} = D_{ij}^{vp} \sigma'_{ij} - \sum_{\alpha} q^{\alpha}_{Hi,i} + \dot{Q}^{H} \quad (\alpha = S, W, G, H) \ \textbf{(6)} \\ & \boldsymbol{c}^{\alpha} \quad \textbf{k} \; \alpha \; \textbf{\textit{IID}} \\ & \boldsymbol{m} \\ & \boldsymbol{m} \\ \boldsymbol{m} \\ \boldsymbol{m} \\ \boldsymbol{m} \\ \boldsymbol{n} \\ \boldsymbol$$

## 3. 地盤の弾粘塑性構成式<sup>1)</sup>

地盤の構成式には応力変数に骨格応力,サクション を用いた不飽和土の弾粘塑性構成式を用いる.構成式 中の硬化パラメータにサクション,MH 飽和率による 強度変化,粘塑性パラメータ中に温度変化の影響を考 慮する.また,MH 分解反応式は,Kim-Bishnoi式<sup>2)</sup> により与えられる.

### <u>4. 解析モデル</u>

解析モデルは図1に示すように,水深1010mに相当 する静水圧を与え,海底面下290mに存在する厚さ44m のMH含有層を想定している.モデル上下右面を排 気・排水・等温境界,左面を非排気・非排水・断熱境 界の対称軸とし,2次元平面ひずみ条件で解析を行う. また,モデル左面,MH層最下部から5mの位置から



Takashi KITANO, Sayuri KIMOTO, Fusao OKA, Yosuke HIGO, Tomoaki FUKUDA and Hiromasa IWAI <e-mail> t.kitano@aw4.ecs.kyoto-u.ac.jp 14m に渡って減圧源を設ける.抗井を考慮するモデ ルでは減圧源最上部から海底面までの高さ335m,幅 0.5mの縦一列の要素に,鉄筋コンクリートの剛性, 透水性を考慮し,抗井を考慮したモデルとする.解析 はモデルに抗井を考慮しないケース(Case1)と,抗井 を考慮するケース(Case2)の2ケースについて行う.

解析に用いるパラメータは,南海トラフ海底面下約 220mの地点で採取されたシルト質土の非排水三軸試 験結果を基に決定した.これらのパラメータを表1に 示す.

| 表-1 | 地盤の | 構成式に | こ関す | るノ | (ラメ- | -タ |
|-----|-----|------|-----|----|------|----|
|-----|-----|------|-----|----|------|----|

| せん断弾性係数     | G                                             | 53800 (kPa)                |
|-------------|-----------------------------------------------|----------------------------|
| 擬似過圧密比      | $\sigma_{mb\imath}^\prime/\sigma_{m0}^\prime$ | 1.0                        |
| 粘塑性パラメータ    | m'                                            | 23.0                       |
| 粘塑性パラメータ    | <i>C</i> <sub>0</sub>                         | $1.0 	imes 10^{-12} (1/s)$ |
| 熱粘塑性パラメータ   | α                                             | 0.15                       |
| 接線剛性法のパラメータ | θ                                             | 0.5                        |
| 圧縮指数        | $\lambda$                                     | 0.169                      |
| 膨潤指数        | $\kappa$                                      | 0.017                      |
| 変相応力比       | $M_m^*$                                       | 1.08                       |
| 内部構造パラメータ   | $\beta$                                       | 0.0                        |
| 内部構造パラメータ   | $\sigma'_{maf}/\sigma'_{mai}$                 | 1.0                        |
| サクションパラメータ  | $S_I$                                         | 0.2                        |
| サクションパラメータ  | $s_d$                                         | 0.25                       |
| サクションパラメータ  | $P_i^C$                                       | 100 (kPa)                  |
| MH パラメータ    | $n_m$                                         | 0.6                        |
| MH パラメータ    | $n_d$                                         | 0.75                       |
| MH パラメータ    | $S_{ri}^H$                                    | 0.51                       |

#### <u>5. 解析結果</u>

減圧は両ケースとも減圧源の設定圧力を,初期の約 13MPa から 25 時間かけて約 6MPa まで減圧し,以 降一定とした.図 2~5 に Case2 の減圧開始から 30 日後の解析結果を示す.図 3~5 は減圧源周辺の拡大 図であり,図2はモデル全体を示している.図2は間 隙水圧分布であり,減圧源から圧力の低下が広がって いる.図3はMH残存度を示している.MH残存度 とは,初期の MH 物質量を n<sub>0</sub><sup>H</sup>,現在の MH 物質量 を  $n^H$ として,  $n^H/n_0^H$  で表す.減圧源から分解が広 がっている様子が見られる.図4には粘塑性偏差ひず みの第二不変量の蓄積量を示している.減圧,MHの 分解に伴い偏差ひずみは減圧源付近に顕著に発生し ており,30日後に最大で5.76%の偏差ひずみが発生 している.図5は温度分布図であり,MHの分解に伴 って温度が低下している.30日後の減圧源付近の要 素の温度は約381Kまで低下しており,これは間隙圧 6MPaにおける分解の平衡温度と一致している.図6 には両ケースの海底面の沈下量を示している.node 103 は減圧源直上, node 2118 はそこから 30.5m,

node3358 は 400m 離れた点である. Case1 では node103 で最大で約 11.8cm, Case2 では node 2118 で最大で約 12.1cm の沈下が起こっている.



# <u>6. まとめ</u>

海底下に存在する MH 含有層及び海底面までの周 辺地盤を含んだ領域に対して, MH 分解時の相変化, 熱の移動, 土骨格変形を考慮した化学-熱-力学連成有 限要素解析法を用いて,減圧法による MH 分解時の 地盤変形挙動の予測を行い,抗井の剛性,透水性を導 入した.その結果,抗井を考慮したモデルと抗井を考 慮しないモデルとでは最大沈下の起こる位置に違い が見られ,変形のモードが異なることが明らかになっ た.また,ここで仮定した減圧量では,地盤の破壊は 見られなかった.

### <u>参考文献</u>

1) Kimoto, S., Oka, F., Fushita, T., Tomohiko, F. : Int. J. Mech. Sci, Vol.52, pp.365-376, 2010.

Kim, H. C., Bishnoi, P. R., Heidemann, R. A. and Rizvi, S. S. H. : Chem.
 Eng. Sci., No.42, pp. 1645-1653,1987.