## 高圧ガス貯蔵岩盤空洞の気密性評価のための応 力浸透流連成解析手法の入力パラメータの検討

青木 謙治<sup>1\*</sup>·水戸 義忠<sup>1</sup>·張 傳聖<sup>1</sup>·礒井 健太郎<sup>1</sup>·田坂 嘉章<sup>2</sup>·前島 俊雄<sup>3</sup>

<sup>1</sup>京都大学大学院 工学研究科都市環境工学専攻(〒615-8540 京都市西京区京都大学桂)
 <sup>2</sup>東電設計株式会社 技術開発本部(〒110-0015東京都台東区東上野3-3-3)
 <sup>3</sup>(独)石油天然ガス・金属鉱物資源機構(〒212-8554 神奈川県川崎市幸区大宮町1310番)
 \* E-mail:aoki@kumst.kyoto-u.ac.jp

高圧ガス貯蔵岩盤タンクの建設にあたっては、力学的安定性を確保すると共にタンクの気密性を確保す る為の設計を行うことが非常に重要となるが、このためにはタンクの気密性を厳密に評価しなければなら ない.従来の気密性能評価法は、空洞の力学的安定解析と、地下水浸透流解析とを別に行う手法がとられ ている.しかしながら、このような手法では、岩盤の亀裂の力学的挙動とそれに伴う間隙水圧・間隙ガス 圧変化との関係を十分に考慮できないものと考えられる.そこで著者らは、これまでに岩盤、地下水およ び貯蔵ガスの相互影響を考慮した連成解析手法を構築してきたが、本研究ではこの解析手法を現場に適用 する上で必要となる、入力パラメータの決定方法を構築した.

*Key Words* : *coupled hydromechanical modelling, distinct element method, channel-domain network model, gas storage cavern, input parameters* 

## 1. はじめに

高圧ガス貯蔵岩盤タンクの建設にあたっては、力学的 安定性を確保すると共にタンクの気密性を確保する為の 設計を行うことが非常に重要となる.設計にあたっては、 安全性はもちろんのこと経済性を考慮に入れることも重 要であり、このためにはタンクの気密性を厳密に評価し なければならない.

ここで、従来の気密性能評価法は、空洞の力学的安定 解析と、地下水浸透流解析とを別に行う手法がとられて いる.しかしながら、このような手法では、岩盤の亀裂 の力学的挙動とそれに伴う間隙水圧・間隙ガス圧変化と の関係を十分に考慮できないものと考えられる.

そこで著者らは、岩盤、地下水および貯蔵ガスの相互 影響を考慮した連成解析手法(粒状体DEM-CDN解析) を構築した<sup>1)</sup>.この新しい解析手法を実際の現場に適用 するにあたっては、現場で観測された巨視的な岩盤挙動 を高精度に再現することができる微視的パラメータの値 を合理的に決定する必要がある.またこの際には、各微 視的パラメータの変動が解析結果に及ぼす影響の度合 (感度)を明確にした上で、その適用において十分な精 度を有するデータを得ることが必要となる.本研究にお いては、このような入力パラメータについて、詳しく検 討を行うことで、現場におけるパラメータの決定方法を 構築する.

#### 2. 粒状体DEM-CDN解析手法

気密試験を含め、貯蔵空洞の気密性を評価するにあた っては、貯蔵ガス圧による岩盤の変形と地下水・貯蔵ガ スの浸透による3次元の応力-浸透流連成挙動を考慮す る必要がある.特に、間隙水圧の伝播に伴う選択的な透 水経路の発生や進展の現象を適正に評価することが重要 である.

そこで、著者らは、岩盤の力学的挙動については、3 次元の粒状体個別要素法(DEM)<sup>2)</sup>を適用し、貯蔵ガ ス・地下水の浸透流のモデル化に際しては、粒状体個別 要素法との連成を目的として考案されている3次元の Channel-DomainによるNetwork解析手法<sup>3)</sup>を適用する粒状 体DEM-CDN解析手法を構築してきた<sup>466</sup>.

粒状体個別要素法は、岩盤を粒子の集合体でモデル化 し、岩盤の巨視的な挙動を粒子の挙動によって表す方法 である.隣接した粒子間の弾性変位が線形ばね理論に、 亀裂発生・岩盤破壊が粒子結合の引張・せん断強度に、 破壊後挙動が粒子間の摩擦力に従うことにより亀裂の発 生・進展と岩盤の変形を取り扱う.一方,Network解析は、流量を計算するChannelと圧力を計算するDomainによって亀裂内を流れる地下水・貯蔵ガスの流れを表す方法である.

ここで、DomainとChannelは次の仮定条件のもと幾何 学的に変化するものとする.

①粒子や接点応力の変化によってChannel幅とそれに 伴うChannelの水理学的性質が変化する.

- ②Domainの幾何学的体積変化により、Domainの圧力 が変化する.
- ③Domainの圧力変化によりDomainを囲む粒子は移動し、新たなChannel-Domain構造を構築する.

## 3. 微視的パラメータ

粒状体DEM-CDN解析手法においては、岩盤の巨視的 挙動を直接的に規定する岩盤の物性値を用いずに、岩盤 の巨視的挙動と同様な挙動を示す粒状体の粒子挙動・粒 子間挙動を規定する微視的パラメータを決定する.

具体的なパラメータは,幾何学的パラメータ,力学 的パラメータ,水理学的パラメータ,力学—水理学連成 パラメータ,気液二相流パラメータに区分される. ①幾何学的パラメータ
■粒子半径
■有効間隙率
②力学的パラメータ
■粒子間バネ定数
■粒子間バネ定数比
■粒子間引張強度
③水理学的パラメータ
■基底開口幅
④力学-小理学連成パラメータ
■亀裂拡大係数
■亀裂縮小係数
⑤気液二相流パラメータ
■不飽和固有透気/透水係数

■毛管抵抗圧

#### 4. 微視的パラメータの決定方法

微視的パラメータの決定にあたっては、図-1に示すようなフローに従うものとする.以下,それぞれのパラメ ータについて具体的な決定方法を述べる.



図-1 微視的パラメータの決定フロー

#### (1) 幾何学的パラメータ

幾何学的パラメータは、粒状体モデルを作成する上 で最初に決定する必要があるパラメータである。粒子半 径については、粒子半径が解析領域に対して十分に小さ いとき、粒子寸法の差異が解析結果に与える影響は小さ いことが知られている。解析を行う問題に対してパラメ ータスタディーを行い、決定すべきである。

また,有効間隙率については,単位長さあたりに分 布する亀裂の開口量の合計値から決定する.

#### (2) 力学的パラメータ

幾何学的パラメータを決定した後に、二軸圧縮試験の 粒状体DEMシミュレーションを行い、現場で観測され た巨視的挙動(岩盤試験結果における応力—ひずみ関 係)を再現する3つの微視的パラメータの値をパラメー タスタディーにより決定する.

#### (3) 水理学的パラメータ

Channel Domain Network (CDN)解析は、複数の不連続面 が内在する岩盤の透水性を、円形粒子間に存在する等価 な透水性をもつチャンネルによってモデル化する解析手 法である.すなわち、ハーゲン=ポワズイユ流れが生じ るような平行平板状チャンネルの概念上の開口幅によっ て、結合粒状体モデル内における粒子間の部分に相当す る岩盤の透水係数を表現するものである.チャンネルの 概念上の開口幅 a は、円形粒子間に力が作用していない 場合には一定値 a<sub>0</sub>を呈する.この値を基底開口幅と呼ぶ. 幾何学的パラメータを決定した後に、ダルシー流試験の 粒状体 CDN シミュレーションを行い、現場で観測され た透水係数を再現する基底開口幅をパラメータスタディ ーにより決定する.

## (4) 力学—水理学連成パラメータ

粒子間に引張力あるいは圧縮力が生じて岩盤に変形が 生じる場合,開口幅aの値が変化して岩盤の透水性に変 化が生じる.この引張/圧縮時に透水性の変化を規定す る量をそれぞれ亀裂拡大係数m/亀裂縮小係数 $F_0$ と呼ぶ.

中心点間の距離が lの円形粒子間に引張り力が作用して粒子表面間の鉛直距離が dとなる時、チャンネルの開口幅 aは、基底開口幅  $a_0$ と亀裂拡大係数 mを用いて次式のように規定される.

$$a = a_0 + md \tag{1}$$

(1)

但し、 亀裂拡大係数は1以下の正の無次元量である.

いま,一定の開口幅 b<sub>b</sub>をもつ不連続面が平均間隔 s<sub>f</sub>で 分布する岩盤について考える.

まず、変形が生じる前の岩盤の透水係数 $k_0$ は、チャンネルの基底開口幅 $a_0$ と岩盤の間隙率 $n_0$ を用いて次式

で与えられる.

$$k_0 = \frac{g{a_0}^2}{12\nu} n_0 \tag{2}$$

ここに,gは重力加速度, vは水の動粘性係数である. また,岩盤の透水係数 k<sub>0</sub>は,不連続面の開口幅 b<sub>0</sub>と岩 盤の間隙率 n<sub>0</sub>を用いて次式によって示すこともできる.

$$k_0 = n_f \frac{g {b_0}^2}{12\nu} n_0 \tag{3}$$

ここに、 $n_f$ は粒子中心間を結ぶ線分上に交差する不連続 面の個数であり、粒子中心間の距離をlとすると、次式 で与えられる.

$$n_f = \frac{l}{s_f} \tag{4}$$

この式(2)(3)を連立させると次式が得られる.

$$a_0 = \sqrt{n_f} b_0 \tag{5}$$

次に、中心点間の距離が 1 の円形粒子間に引張力が作 用して粒子表面間の鉛直距離が d となった場合の岩盤の 透水係数 kは、引張力作用時におけるチャンネルの開口 幅 a と岩盤の間隙率 n を用いて次式で与えられる.

$$k = \frac{ga^2}{12\nu}n\tag{6}$$

式(6)に式(1)を代入すると,岩盤の透水係数 k は次式のようになる.

$$k = \frac{g(a_0 + md)^2}{12\nu} n$$
 (7)

また,岩盤の透水係数 k は,引張力作用時における不連 続面の開口幅 b と岩盤の間隙率 n,および粒子中心間を 結ぶ線分上に交差する不連続面の個数 n<sub>f</sub>を用いて次式に よって示すこともできる.

$$k = n_f \frac{gb^2}{12\nu} n \tag{8}$$

ここで,引張力作用時における不連続面の開口幅 b が次 式を満たすとする.

$$b = b_0 + \frac{d}{n_f} \tag{9}$$

式(8)に式(9)を代入すると,岩盤の透水係数 k は次式のようになる.

$$k = n_f \frac{g\left(b_0 + \frac{d}{n_f}\right)^2}{12\nu} n \tag{10}$$

式(5)(7)(10)を連立させると最終的に次式が得られる.

$$m = \frac{1}{\sqrt{n_f}} \tag{11}$$

亀裂縮小係数  $F_0$ は,基底開口幅  $a_0$ のチャンネルに圧縮力 Fが作用する時,チャンネルの見かけ開口幅 a を次式によって規定する量であり,力の次元をもつ.

$$a = \frac{a_o F_o}{F + F_o} \tag{12}$$

ここに, 圧縮を正とする. この式は経験より求められた ものであり, 多くの室内実験ケースで適用性が確認され ている.

このような力学—水理学的連成パラメータのうち, 亀 裂拡大係数については,式(11)によって決定する.一方, 亀裂縮小係数の決定に際しては,幾何学的パラメータ, 力学的パラメータ,水理学的パラメータが決定された後 に,圧力レベルを変化させた注気試験の粒状体DEM-CDN解析を行い,現場で観測された注気試験結果を再 現する値をパラメータスタディーにより決定する.

#### (5) 気液二相流パラメータ

上記パラメータがすべて決定された後に,注気試験の 粒状体DEM-CDN解析を行い,現場で観測された注気試 験結果を再現する値をパラメータスタディーにより決定 する.

## 5. パラメータの感度分析

微視的パラメータの値を系統的に変化させて、ボーリ ング孔からの注気試験の2次元シミュレーションを行う ことにより、パラメータの感度sensitivity)を分析した.

モデルは一辺26mの水平な正方領域とし、この中心か ら空気を注入して、周辺岩盤における間隙水圧の応答を 計測した.

初期地圧の鉛直応力及び側圧はそれぞれ5.5MPa, 6.1MPaと設定した.水理学的境界条件としては、モデル の周辺に1.05MPaの固定水頭を与えた.この条件の下, 圧力1.2MPaおよび2.0MPaで注気した後、注気を停止し、 5m離間した点で間隙水圧の応答を計測した.

なお,解析で用いた微視的パラメータの値は,**表-1**に 示すとおりである.実際の岩盤で実施された試験結果を 基に同定した微視的パラメータの値を標準値とし,現実



表-1 感度分析におけるパラメータの値

種別	単位	標準値	敏感性テストの設定値
粒子半径	М	0.1	0.05(0.5倍), 0.2(2倍)
有効間隙率		0.10%	0.05%(0.5倍), 0.2%(2倍), 0.4%(4倍), 1%(10倍)
粒子間バネ定数	GPa	51	25.5GPa(0.5倍), 102GPa(2倍)
粒子間バネ定数比		3.95	1.98(0.5倍), 7.9(2倍)
粒子間引張強度	MPa	32	16MPa(0.5倍), 64MPa(2倍)
基底開口幅	М	2.6×10 <sup>-5</sup>	1.3×10 <sup>-5</sup> (0.5倍), 5.2×10 <sup>-5</sup> (2倍)
亀裂縮小係数	Ν	1.0×10 <sup>12</sup>	1.0×107(0.00001倍), 1.0×109(000.1倍), 1.0×1011(0.1倍)
龟裂拡大係数		1	0.1(0.1倍), 0.25(0.25倍), 0.5(0.5倍)

に想定される値の範囲内でこの値を系統的に変化させる ことによって、水圧応答量の最大値を計測し、パラメー タの感度の評価を行った.なお、気液二相流パラメータ については、基本的にはすべてのパラメータが決定され た後に同定される値であるため、今回の検討からは除外 した.以下に感度分析結果を示す.

## (1) 幾何学パラメータ

#### ■粒子半径

粒子半径が解析領域に対して大きい(解析領域の寸法 の1%程度)とき、粒子半径が大きいほど、周辺岩盤の 圧力応答が低い.一方、十分に小さい(解析領域の寸法 の0.5%未満)とき、粒子寸法の差異が解析結果に与え る影響は小さい.したがって、解析領域の寸法の0.5% 未満となるように設定すべきである.

#### ■有効間隙率

有効間隙率の値が大きいほど周辺岩盤の圧力応答が小 さく,有効間隙率の差異が解析結果に与える影響はやや 大きい.また,高圧の注入圧力条件下ではこの傾向がさ らに顕著である.

#### (2) 力学的パラメータ

#### ■粒子間バネ定数

バネ定数が大きいほど周辺岩盤の圧力応答が大きいが, 注入圧力の大きさに関わらずバネ定数の差異が解析結果 に与える影響は非常に小さい.

## ■粒子間バネ定数比

通常の注入圧力条件下(<2MPa程度)では、バネ定数 比の差異が解析結果に与える影響は極めて小さい. 高圧 の注入圧力条件下でバネ定数比が小さい(<2)とき、周 辺岩盤の圧力応答がやや大きくなる.

## ■粒子間引張強度

通常の注入圧力条件下(<2MPa程度)では、引張強度 の差異が解析結果に与える影響は極めて小さい.一方、 岩盤内に引張亀裂が生じるような高圧の注入圧力条件下 では、卓越した透水経路が形成されるため.周辺岩盤の 圧力応答が極めて小さくなる. 粒子間引張強度が極めて 低い値をとる場合には、より高精度に値を決定すること が必要となる.

#### (3) 水理学的パラメータ

## ■基底開口幅

基底開口幅の値が大きいほど周辺岩盤の圧力応答が大 きく,基底開口幅の差異が解析結果に与える影響は大き い.また,高圧の注入圧力条件下ではこの傾向がさらに 顕著である.このように解析結果に対する感度が非常に 高いパラメータであるため、より高精度に値を決定する ことが必要である.

## (4) 力学—水理学連成パラメ—タ

#### ■亀裂拡大係数

通常の注入圧力条件下(<2MPa程度)では, 亀裂拡大 係数の差異が解析結果に与える影響は極めて小さい. 一 方,岩盤内に引張亀裂が生じるような高圧の注入圧力条 件下では, 亀裂拡大係数の値が小さいほど周辺岩盤の圧 力応答がやや小さくなる.

## ■亀裂縮小係数

亀裂縮小係数の値が,現場の初期応力の力換算値より も低い 10<sup>6</sup>N~10<sup>7</sup>N の値をとるとき,亀裂縮小係数の値 が小さいほど周辺岩盤の圧力応答が小さく,亀裂縮小係 数の差異が解析結果に与える影響はやや大きい.また, 注入圧力が高いほどこの傾向が顕著である.

## 6. おわりに

本研究では、著者らが構築した粒状体DEM-CDN解析 を現場に適用する上での入力パラメータ(微視的パラメ ータ)の決定方法を構築するとともに、パラメータ・ス タディーによりパラメータの感度を明らかにした.これ らの検討により、現場のデータから合理的に入力パラメ ータを決定することが可能となり、そのパラメータを測 定する際に必要となる精度に関する知見を得た.

#### 参考文献

- Aoki, K., Mito, Y., Chang, C. S., Tasaka, Y. and Maejima T. (2007) "Hydromechanical coupled discrete modelling for the assessment of airtightness of unlined large rock cavern" 11th International Congress on Rock Mechanics, Lisbon, Portugal, 2007
- Cundall P.A.: A Computer Model for Simulating Progressive Large Scale Movements in Blocky Rock Systems, in Proceedings of the Symposium of the International Society of Rock Mechanics, Vol.1, Paper No. II-8, 1971
- Potyondy D.O. and P.A. Cundall: Modeling of Notch Formation in the URL Mine-By Tunnel: Phase IV - Enhancements to the PFC Model of Rock, Itasca Consulting Group, Inc., Report to Atomic Energy of Canada Limited, Ontario Hydro Nuclear Waste Management Division Report No. 06819-REP-01200-10002-R00, 1999
- Aoki, K., Mito, Y., Matsuoka, T., Kondoh D. (2004) "Design of gas storage rock cavem by the hydro-mechanical coupled discrete model" Numerical modelling in Micromechanics via Particle Method, pp.289-300, 2004
- 5) 青木謙治,水戸義忠,松岡哲也,近藤大介(2005) 高圧ガス 貯蔵岩盤タンク設計のための新しい岩盤の変形・浸透流 解析手法の提案,第 34 回岩盤力学に関するシンポジウム 講演論文集、pp.447-452
- 6) 青木謙治・水戸義忠・田尾拓也・張傳聖・田坂嘉章・前島 俊雄(2007) 岩盤タンクの気密性評価における応カー浸透流 連成解析手法の適用性,第36回岩盤力学に関するシンポ ジウム講演論文集、pp.35-38

# EXAMINATION OF INPUT PARAMETERS IN HYDROMECHANICAL MODELLING FOR THE ASSESSMENT OF AIRTIGHTNESS OF CAVERNS

## Kenji AOKI, Yoshitada MITO, Chuan Sheng CHANG, Kentaro ISOI, Yoshiaki TASAKA and Toshio MAEJIMA

The authors have developed the hydro-mechanical coupled simulation method based on DEM and Channel-Domain network model. In this study, the input parameters for this method is theoretically examined, and the procedure of the determination of the parameters from the actual field data is developed. Furthermore, the parametric study for the sensitivity of the input parameters are carried out.