天然ガス高圧貯蔵技術開発における実証試験施設の設計

清水建設

正会員	○新美 勝之	正会員	奥野 哲夫
	日本ガス協会	正会員	小松原 徹
	大林組	正会員	橋爪 正博
	大成建設	正会員	大塚 勇

1. はじめに

(社)日本ガス協会では,経済産業省より補助を受け,平 成16年度より「次世代天然ガス高圧貯蔵技術開発事業」を実 施している.本論では,この事業で実施している鋼製ライニ ング式岩盤貯蔵の小規模実証試験施設の設計に関して,貯蔵 空洞およびプラグに関する部分を中心に述べる.

2. 実証試験施設の設計法概要

実証試験施設の設計は,既往の研究¹⁾で検討した設計法に基づいて実施した.設計のポイントは,貯蔵圧力に対する周辺 岩盤とプラグの耐圧性・安定性の照査と,貯蔵圧力作用時の 貯蔵空洞およびプラグの変形挙動の把握,それらを条件とし た気密構造の設計である.設計フローを図-1に示す.

3. 設計条件と設計対象

設計に用いた周辺岩盤の物性値および初期地圧は,地質調 査結果²⁾に基づいて表-1のとおり設定した.コンクリートの物 性値を,表-2 に示す.荷重は,実証試験時の貯蔵圧力が,設 計荷重となる.実証試験の内容を表-3 に示す.岩盤のゆるみ 領域の判定には,モール・クーロンの破壊規準に対する近接 度を局所安全率として評価した.

実証試験施設の貯槽は、図-2 に示すとおり直径 6m 奥行 10.5mのカプセル型で、幾何容積は240m³、アクセストンネル の直径 3m に対しプラグは最大拡幅幅が 6m で、長さは 7m で ある.気密材の厚さは 6mm、気密材・緩衝材と岩盤との間の 裏込めコンクリートの厚さは0.7m で、貯蔵圧力作用時に発生 するひびわれを細かく分散する目的で貯槽側に鉄筋を配置し た.なお、貯槽およびプラグは回転対称体であることから、 検討に用いる FEM 解析では、軸対称問題として扱った(図-3).

	健全部	ゆるみ領域
変形係数	10.0 GPa	4.0 GPa
ポアソン比	0.3	0.4
その他	クリープ率:0.180,	残留変位率:0.234
初期地圧	貯槽軸方向:16.7 MPa,	軸直角方向: 9.5 MPa
_	表-2 コンクリートの	の物性値
	裏込めコンクリート	プラグコンクリート
設計基準強度	裏込めコンクリート ξ 40 N/mm ²	<u>プラグコンクリート</u> 50 N/mm ²
設計基準強度 ヤング係数	<u>裏込めコンクリート</u> そ 40 N/mm ² 31.0 kN/mm ²	<u>プラグコンクリート</u> 50 N/mm ² 33.0 kN/mm ²

-1	岩盤物性値	

耒



図-3 FEM 解析モデル

|--|

	裏込めコンクリート	プラグコンクリート	No.	試験内容	貯蔵圧力	繰返し回数
設計基準強度	40 N/mm^2	50 N/mm^2	1	耐圧試験	最大 20 MPa	1
ヤング係数	31.0 kN/mm^2	33.0 kN/mm^2	2	気密試験	最大 20 MPa	1
ポアソン比	0.0	0.2	3	繰返・長期載荷試験	$5\sim 20$ MPa	20

キーワード:地下空洞,岩盤貯蔵,天然ガス高圧貯蔵、鋼製ライニング,実証試験,設計 連絡先:〒105-8007 東京都港区芝浦 1-2-3 シーバンスS館 清水建設(株)土木技術本部 TEL.03-5441-0598

4. 貯蔵空洞安定性の検討

貯蔵空洞の安定性に関しては、次の3点を検討した.

(1) 掘削時の応力開放に伴う貯蔵空洞安定性の検討

初期地圧を考慮した掘削解析により,応力開放に伴うゆるみ領域 を評価した.局所安全率分布を,図-5に示す.解析の結果,応力 開放に伴うゆるみ領域は,掘削面から最大1.5mの深さまでであり, 掘削時の発破による影響も考慮してゆるみ領域を設定した.

(2) 貯蔵圧力作用時のアップリフトの検討

対象地点は地表面から約400mの深度で,貯蔵圧力による地表面 方向への岩盤の浮き上がりに対しては,十分な安定性が確保できる ことを確認した.

(3) 貯蔵圧力作用時の貯蔵空洞安定性の検討

圧力作用時の挙動を FEM 解析で把握し,局所安全率分布を得た. その結果,圧力作用時にはゆるみ領域が拡大しないことを確認した.

5. 貯蔵空洞の実証試験時挙動の把握

実証試験時の圧力変動に伴う貯蔵空洞の変形挙動を FEM 解析で 把握し,裏込めコンクリート表面のひずみ分布を評価した.解析で 得られた圧力と貯槽円筒中央部の裏込めコンクリート表面の周方 向ひずみの関係を図-5 に、クリープ後の裏込めコンクリート表面 のひずみ分布を図-6 に示す.裏込めコンクリートに発生するひず みは貯槽円筒中央部の周方向が最大で,その値は0.32%,またその 部分の繰返し載荷試験時のひずみ振幅は0.15%である.

6. プラグの実証試験時挙動の把握

プラグの安全性は,既往の検討³⁾に基づいて表-4 に示す項目を照 査した.一方,貯蔵圧力作用時のプラグおよびその周辺貯槽部の挙 動を FEM 解析により把握し,構造不連続部気密構造の設計条件を 得た.解析で得られた圧力作用時の構造不連続部周辺の変形形状を, 図-7 に示す.

7. おわりに

鋼製ライニング式岩盤貯蔵の実証試験施設の設計を示した.今後 は,設計の際に解析で評価した挙動と,試験時の計測データを比較 し,設計法の妥当性について検討する予定である.

謝辞

本内容は、東京ガス、大阪ガス、東邦ガス、西部ガス、北海道ガス、帝 国石油、ならびに天然ガス高圧貯蔵技術開発共同企業体(代表者:清水建 設、大林組、大成建設、石川島播磨重工業、三井造船、三菱重工業)の関 係各位にご協力を頂いた.ここに記して謝意を表します.

参考文献

 Nobuto, J., et al., "Study on Lined Rock Gas Storage Technology in Japan", Proceedings of 22nd World Gas Conference, TF2-B, Tokyo, June 2-5, 2003.

2) 小松原他: 天然ガス高圧貯蔵技術開発における実証試験計画と実証試験 サイトの岩盤特性,土木学会第62回年次学術講演会,III,2007.9

 3) 澤・新美・石塚・延藤: 岩盤内高圧気体貯蔵施設における耐圧プラグの 形状検討, 土木学会第57回年次学術講演会, III-209, pp.417-418, 2002.9



図-4 掘削時の局所安全率分布



図-5 圧カーひずみ関係(円筒部周方向)



図-6 裏込めコンクリート表面ひずみ分布

表-4 プラグの安全性照査項目

区分		検討項目
終局限界 状態	胺五砷棒	軸方向力
	町囬阪巌	押し抜きせん断
	剛体安定	周辺支持岩盤安定性
疲労限界状態		軸方向疲労
		押し抜きせん断疲労



図-7 プラグ周辺の変形形状