### LNG地下タンク周辺盛土のL2地震時の動的変形解析

東京ガス	正会員	川村	佳則
東京ガス	正会員	中野	正文
大林組	正会員	松田	隆
鹿島建設	正会員	深田	敦宏

1.目的

LNG地下タンク周辺盛土は、レベル2地震動に対しても大規模なすべりが生じることなく、安定性を保つ必要がある。本盛土は道路や河川盛土とは異なり、盛

土端部は構造物に接し、法面が1方向にしかない。 このような形状の盛土の変形モードや沈下量などの 地震時変形挙動については、未解明な点が多い。そ こで本研究では、動的有効応力解析手法を用いて残 留変形を予測するとともに、地震時のすべり安定性 に関する検討を行なったものである。

### 2. 観測対象と観測地震動

図1に解析対象とする盛土とタンクの関係を示す。 盛土構造については、その高さは既存LNGタンク周 辺盛土のうち最大の高さである10m、法面勾配及び 天端幅は標準的な1:2.5及び15mとした。また、地層 構成は多くの地下タンクが建設されている埋立て地 盤を想定した。具体的には、上層16mは液状化の可 能性のあるN値10の砂層とし、地下水位をGL-4mに設 定した。下層はN値3の軟弱な粘性土と設定した。地 盤改良範囲は盛土斜面下部と法尻から10mの平面区 間とし、改良後のN値は実績に基づき10増加させた。

図2に入力地震動波形を示す。

# 3.解析方法

解析には動的有効応力法<sup>1)</sup>を用いた。解析モデル (図3参照)の自由地盤側は粘性境界を、貯槽側は BEAM要素でモデル化した。地盤物性値であるせん断 波速度及び動的せん断強度比については、N値から 算定する方法である道路橋示方書に従い設定した。 解析ケースは、地盤改良ありのケースと地盤改良な しのケースである。

# 4.解析結果

最終変形状態を図3に示す。側壁に接する位置での盛土の沈下量は、改良ありの場合で10.2cm、なし



キーワード 盛土、地下式LNGタンク、地震時変形、レベル2地震動、有効応力解析
連絡先 〒204-8558 東京都清瀬市下清戸4-640 (株)大林組技術研究所 TEL 0424-95-0954

の場合で15.1cmとなり、盛土の変形抑止に対する地 盤改良効果が認められる。この沈下によって側壁の 拘束圧は低下するが、側壁の地震時断面力は耐力を 下回ることはない。盛土の変形モードは、地盤改良 がある場合、地盤改良によって法尻の側方流動が抑 制されるため天端の水平変位も小さくなる。地盤改 良がない場合、側方流動によって水平地盤が押され、 盛土に接する地盤はやや盛り上がる形状になってい る。盛土天端の沈下は側壁に接する位置が大きくな っている。

図4に主要動部における応答波形を示す。盛土天端 Aの最大加速度は1150Galであり、自由地盤表面での 最大加速度の2倍程度増幅する。自由地盤側の過剰間 隙水圧Cは、最大加速度の時刻から約3秒遅れて最大 となり液状化する。盛土下部地盤Dは、盛土上載圧の 影響で液状化せず、振動成分が大きくなっている。 盛土の沈下Aは、最初の主要動振動で大きく沈下し、 その後、過剰間隙水圧が大きい時間帯において沈下 は進行しない。これは、盛土下部地盤が側壁と地盤 改良部に囲まれており、変形が抑制されると考えら れる。これに対して自由地盤Bは単調に沈下が進行し ていく。図5に、過剰間隙水圧が消散するまでの地盤 沈下の経時変化を示す。自由地盤側Cでは300秒後に おいても消散しきっていないが、地盤沈下Bは約70秒 後に終了している。盛土直下地盤の過剰間隙水圧Dは ほぼ100秒で消散しているが、残留沈下Aは初期に生 じているのみである。

図6に地震応答解析によって生じるせん断応力から 計算した局所安全係数を基にすべり線を仮定し、そ のすべり線に沿った全体すべりに対する安全率を算 定した。盛土近くのすべり線A<sub>1</sub>に沿ったすべり安全率 は1.57であり、局所安全率の小さい下部の粘性土層 を通過するすべり線A<sub>2</sub>に沿ったすべり安全率は1.16で ある。このことから、盛土が1000Gal程度の加速度で 振動した場合でも、大規模なすべりはないものと考 えられる。

# 4.おわりに

LNG地下タンク周辺盛土は、レベル2地震時におい て大規模なすべりを生じることなく、安定性を保っ ていることを確認した。

#### 参考文献

1) 松田ら:動的有効応力解析EFECTその2、大林組技研報No.52, 平成8年2月

