

## VI-216 R C ドーム屋根用大規模トラス支保工の設計・施工

清水建設・三井建設共同企業体 正会員 岡村謙作  
 東京ガス 生産技術部 根本光男  
 清水建設・三井建設共同企業体 正会員 杉野文明  
 清水建設・三井建設共同企業体 安達昌史

1. 概要

現在、東京ガス扇島工場において容量 20 万 k l の埋設式 LNG 地下式貯槽を建設中である(図 1)。屋根構造は、約 4 万 tf の覆土と約 1.5 万 tf の自重を支えるため、厚さ 1~2 m の鉄筋コンクリート製のドーム形状である<sup>1)</sup>。このドーム屋根は以下の特徴を持つ為、特に慎重な施工が必要となる。

- ・底版上方 50~60m の空間で構築すること。
- ・内面に保冷材、メンブレン(ステンレス板: 厚さ 2mm)を取付ける為に、厳しい内面精度が要求されること。(段差 6mm 以下、平面度凹凸 10mm 以下)
- 構築にはこれに対応するため、剛性が高く、変形を制御しやすいトラス支保工を採用した。本論文ではこのトラス支保工の架設・撤去の概要を報告する。

2. 構造概要(図 2、写真 1)

打設数量 5400m<sup>3</sup> の屋根コンクリートは、内面精度の確保を目的として一括打設を行うため、支保工には約 1.5 万 tf の荷重がかかる。トラス支保工はこのコンクリート荷重を直接受ける屋根トラスを、タンク中央に位置する中央構台(自由脊)と、側壁面に配置されるブラケット(固定脊)で支える構造であり、鋼材重量は約 2000tf となる。各部の構造を以下に述べる。

## ①屋根トラス(図 3 参照)

主構と、横桁及び縦桁によって構成されており、施工は 16 分割で行う。1 基約 110tf であり、最大部材軸力は主桁 334tf、横桁 326tf である。

## ②中央構台

主構の中央部全鉛直反力は 5300tf であり、24 本の断面 H-350×350 の柱で支持している。1 本当たり、220tf の軸力が発生する。

## ③ブラケット(図 4 参照)

40 本ある主構に対し、40 基のブラケットで荷重を受ける。主構の反力は、鉛直力で 346tf、水平力で側壁に対して圧縮方向に 210tf、引張り方向に 47tf である。

キーワード: 埋設式地下タンク、ドーム、型枠、支保工、トラス

〒210 神奈川県横浜市鶴見区扇島 4-1 Tel044-287-9901

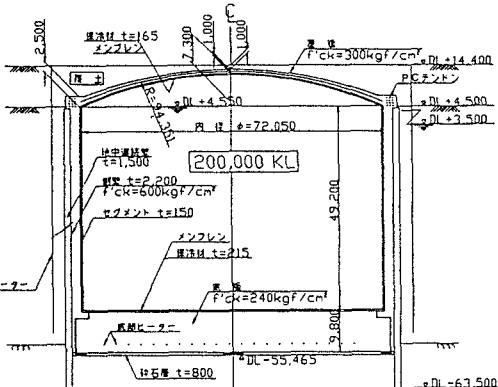


図 1 LNG 地下式貯槽の概要

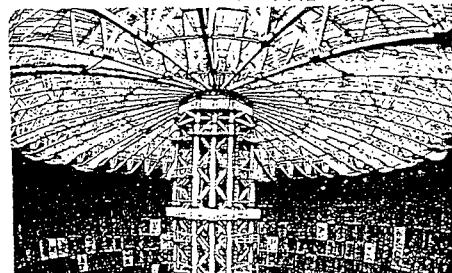


写真 1 トラス支保工

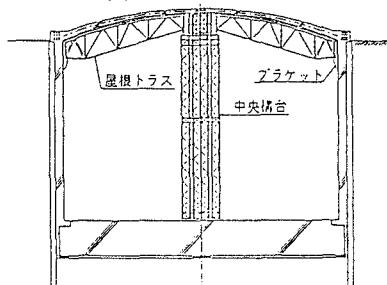


図 2 トラス支保工概略図

この反力に対して、ブレケットを  $\phi 65\text{mm}$  のアンカーボルト 14 本で定着させ、ボルト 1 本当りに 105tf の軸力を導入し、摩擦接合とした。

### 3. 施工実績

#### ①架設

まず、地組ヤードで組立てられた中央構台を 7 分割施工で架設する。これとほぼ並行し、ブレケットを順に側壁に定着させる。これらがすべて完了した時点では、地組ヤードで組立を完了した屋根トラスを架設した。施工期間は、現地架設に約 4 ヶ月かかった。設置精度の管理には、3 次元測量システムを採用し<sup>2)</sup>、許容誤差範囲内(表 1)で施工を完了した。

#### ②コンクリート打設

屋根トラス上で型枠・鉄筋を組立て、コンクリートの打設を行った。打設によるトラス支保工部材の軸力、変形は、ほぼ設計どおりであり、設計許容値を越えることなく打設を完了した<sup>3)</sup>。

#### ③トラス支保工 2.1m 降下、解体(写真 2)

屋根内面に保冷材、メンブレンを取り付ける足場とするために、トラス支保工を、2.1m 降下させた後、トラス支保工を底版まで降下した。降下は、予め屋根に設けておいた 68 個の貫通孔を用いて、屋根トラスを  $\phi 35\text{mm}$  の P C 鋼棒で、また中央構台を  $\phi 56\text{mm}$  のワイヤーロープで吊下げた。屋根内面は、精度を確保するために一部補修は要したもの、補修面積は全体の 3%程度、最大段差は 15mm 程度であった。解体した部材は、屋根に設けてある開口部より搬出した。作業は昼夜に及んだが、3 ヶ月の予定工期内に工事を完了する事ができた。

### 4.まとめ

今回の工法は、底版上方 50m~60m という高所での作業ではあったが、綿密な計画・設計を基に慎重な施工を進めた結果、安全にかつ高品質な工事を、低コストで工程通りに完了することができた。

#### 《参考文献》

- 1) 清水建設(株)土木本部:「スーパーゼンにおけるビックプロジェクト技術支援体制」、土木施工、Vol.37、No.8、1996.8
- 2) 和田孝史他:「3 次元測量システムを用いた RC ドーム屋根の測量」、土木学会第 51 回年次学術講演会、1996.9
- 3) 関根裕子他:『RC ドーム屋根用大規模トラス支保工のコンクリート打設時挙動』、土木学会第 52 回年次学術講演会、1997.9

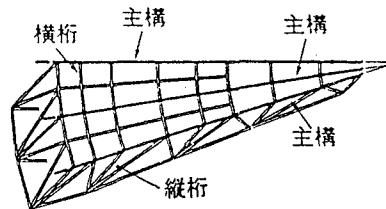


図 3 屋根トラス概略図

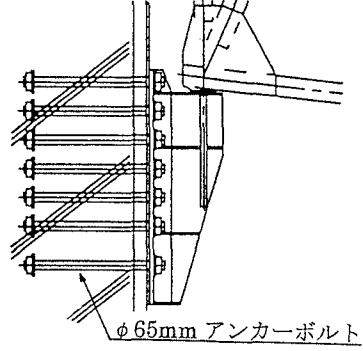


図 4 ブレケット概略図

表 1 屋根トラス架設時許容誤差

項目	許容誤差	
1 ブレケット等の平面据付位置	± 2mm	
2 主構の支間長	± 13mm	
3 主構の格点間位置	± 5mm	
4 主構の端部張出し長	± 5mm	
5 主構の中心間距離	中央構台上トラス支点 壁側トラス支点	± 4mm ± 6mm
6 主構の組立て高さ	± 5mm	
7 主構の通り	11mm	
8 主構の支点上据付高	中央構台側トラス支点 壁側トラス支点	± 5mm ± 3mm
9 主構の格点位置の据付高	-10mm~ +20mm	



写真 2 トラス支保工解体状況