

日本鉄道建設公団

正会員

小島 泰

池内一雄

小林哲久

まえがき

近年、総武線及び地下鉄東西線は、東京湾岸地域の急激な開発に伴う人口増加で、満杯状態となつてゐる。そこで、その混雑緩和を図るため、当公団では京葉線を鋭意建設中である。

本橋は、上下路4線載荷でホームの一部とも載荷する鋼床板3主構ワーレントラス鉄道橋であり、京葉線が、都心乗り入れ線と湾岸線とに分岐する新砂町ST(仮称)構内において、国道と交差する地盤に架橋されるものである。この形式は、我が国で初めて建設されるものであり、以下にその設計について報告する。

設計の基本

本橋は、都内の停車場構内に架橋することから、ワーレントラス、アーチ、フレンディール、ダブルワーレントラス型式について、経済性、景観、施工性などを比較検討した結果、最も経済的に優れている、垂直材を有するワーレントラスに決定した。(図-1 参照)

また、その骨組については、主構中心間隔を起点側 $6.45m \times 2 = 12.9m$ 、終点側 $8.5m \times 2 = 17.0m$ 、主構高さを $10.8m$ としており、これは、①上下路載荷 ②橋脚の国道上への高さ制限 ③ホーム端部載荷などの条件を考慮した結果である。なお、床組は、騒音対策を考慮し、道床式鋼床板とした。

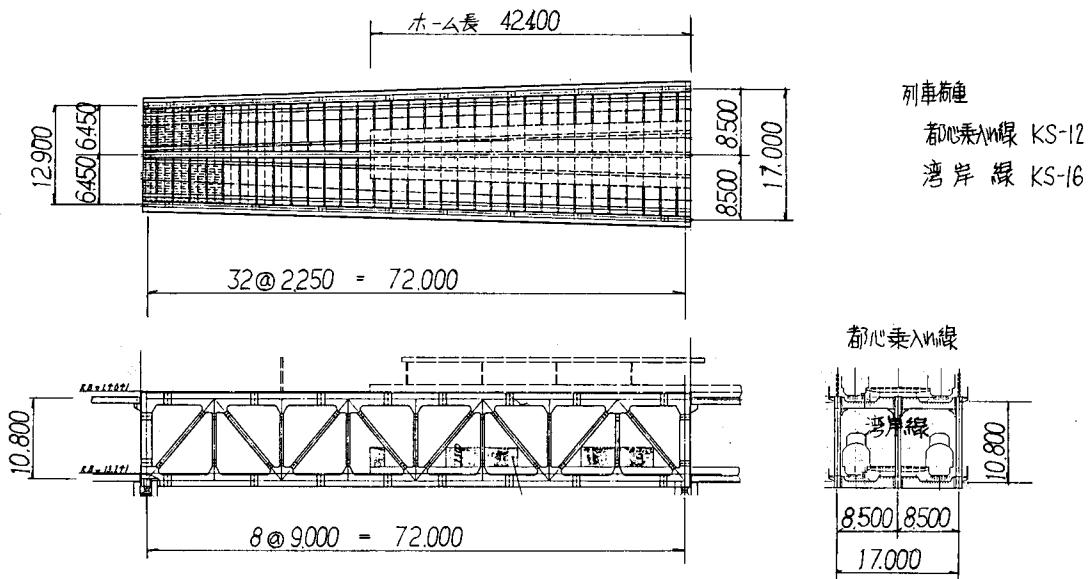


図-1 ヨークの島8v 橋りう全体図

構造解析と構造詳細

構造解析は、軌道中心線に列車荷重を載荷する仮想縦析及び横析を有する鋼床板の床組と3本の弦材で支持するものと仮定し、トラス全体を剛節点として立体解析を行った。荷重は、1-0法で載荷した。

解析の結果、部材に作用する曲げモーメントによる応力(σ_M)と軸力による応力(σ_N)との比率は、弦材においては、20~30%程度、斜材においては、11~30%程度でありピントラスの二次応力と比較して下差がないことがわかった。しかし、垂直材においては、その比率が300~500%と軸力による応力より曲げモーメント(面外+面内)による応力が大きい。

これは、線路直角方向のラーメンアクションを垂直材が受けたため及び平面形状が台形であることが原因と考えられる。

これらの解析結果及び剛節点立体解析の条件に適合すべく、节点両面のガセットプレートの周囲に補剛材を取り付け、応力の伝達が円滑に行なえよう考慮を加えた。(図-2参照)

さらに、腹材の添接については、従来のトラスで用いられている両面のガセットに腹材の腹板と添接する2面添接方式と異なる4面添接方式を採用了。

その添接方式は、図-2に示すように、腹材の方向にガセットの一部を、弦材のフランジと密接すべく腹材のフランジを延伸し、図-2に示す位置で4面添接するものである。

加えて、この添接方式によるガセット板厚の標準化された公式がまだないことから、安全性を考慮して鋼鉄道橋設計標準におけるトラスガセットの板厚算定式 $t = 22P/b$ (P:腹材の軸力の最大値, b:腹材のガセットに対する材片の幅)を採用了。

これは、FEM解析結果に基づく図-2のa, b部に比較的大きな応力の発生が見うけられたものを安全側に評価したものである。

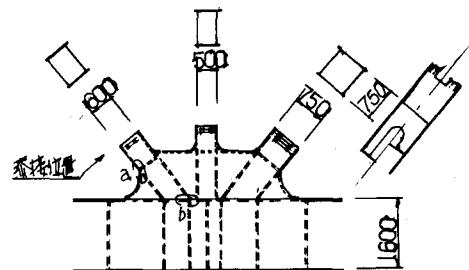


図-2 格点詳細図

あとがき

本橋は、現在製作中であり、架設工事は昭和61年3月末日をしめんの予定としている。

当公団においては、今後建設が予定されている新線工事が長大橋りょうがあり上述した橋梁構造の研究を通じて鋼材の経済性等について検討していくたいと考えている。