

日本道路公团 正員 宮本 康
日本道路公团 正員 ○上野建昭

1. まえがき

ここに紹介する日吉川橋は、岐阜県瑞浪市の日吉川峡谷部に架る中央高速道路の本線橋である。架橋地盤は硬岩が露頭して基礎地盤条件に恵まれていること、また附近一帯が公園地となっているため景観美が要求されたこと、等の理由により、上部構造型式として方柱ラーメンが採用された。本橋は現在基本設計完了の段階にあり、詳細設計、製作、架設はこれからであるが、設計に際しての考え方を主として隅角部について中心に報告する。

この橋の仕様は次のとおりである。

型式 方柱ラーメン

橋格 1等橋

橋長 84m

支間 23.5 + 36 + 23.5 m

幅員 20.90 m

平面曲線半径 R=700 m

鋼重 220 kN/m²

従来、方柱ラーメン型式の構梁はサイ

ドスパンにヒンジを挿入したもののが多いうであるが、

- ・ 従来供用開始後の弱点となるジョイントを減らすこと。
- ・ 構造系全体の剛性を高めること。
- ・ 設計上支配断面となる中央スパンの断面力を低減させること。
- ・ 基礎地盤が硬岩なので不等沈下の懼れがないこと。

の理由により、ヒンジを挿入せず連続橋型式とした。なお、主筋は I 型の等断面高断面である。

2. 隅角部の設計

鋼橋の隅角部に関する文献は、横梁と脚が直交したものが多く、斜めに交差したものについては少ない。隅角部の計算式としては、J.S. Beadle の理論¹⁾、もとづく式²⁾、Oagood の式³⁾、大野公式⁴⁾などがあるが、本橋では、Bleich のねん曲材に対する近似式⁵⁾を用いた。

上記計算法は簡便であるが、かなり仮定が入っているため、実際の構造物の応力状態と一致するかどうか疑問がある。そこで、(1) では、本橋の隅角部に近い構造寸法および載荷状態について考え、(2) では有限要素法で解析して、両者の比較検討を行なった。

隅角部構造については、白石橋の隅角部の模型実験の結果⁶⁾を参考にして、予め応力集中を減少させるために R=0.8m, R=3.5m

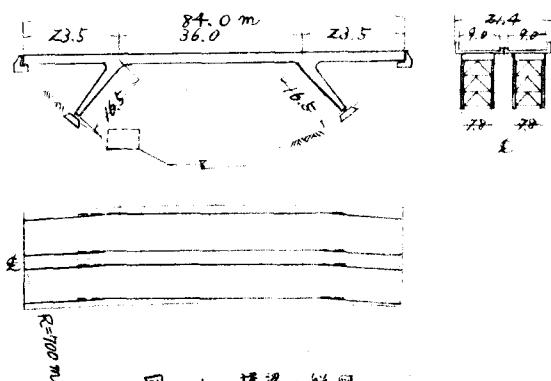
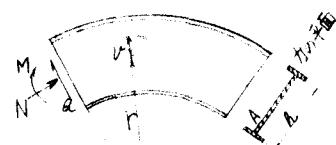


図-1 構梁一観図



中立軸より離れた距離の軸方向
応力の式は $\sigma = \frac{M}{I} z - \frac{M D}{I} \frac{r}{r+D}$
(I:断面1次モーメント)

図-2 Bleich の近似式

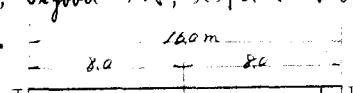


図-3 解析モデル
(太線は鉄筋)

の曲線ハンチを設け、横梁下フランジに沿って補剛材を挿入した。

2-1 荷重要素法による解析

解析モデルは図-3のとおりである。節点数110、要素数162とした。このうち61は荷重要素で、これはフランジ部分を意味するものであり、軸力のみを受け持たせる。

荷重条件は、最大曲げモーメントに着目し、これと同じ曲げモーメントを与えるような荷重を考えた。境界条件は、脚部分を固定とし、載荷面を自由とした。わん曲フランジ部分については、Bleichの計算法による有効断面を用いた。計算は日本電算のBURROUGHS-5500によった。

2-2 フランジの応力状態について

図-6はフランジ部分の応力状態について、F.E.Mによる結果と、近似式による結果を比較したものである。近似計算では、わん曲部材であるとの仮定にもかかわらずF.E.Mの結果とかなり近い値を示している。鈍角隅角部では高い正雅応力度となるが、これは曲げと軸力が同時に作用するためである。軸力による応力は、わん曲部から脚に向っては、て行く程、下フランジ下に沿って補剛材は曲げによる応力を分担して有効に働いていることがわかる。②断面において近似計算法による水平フランジの応力度が極端に大きいのは、下のわん曲フランジの影響が考慮されていないためである。なお、図-6の値は軸方向応力度なので、わん曲フランジに対しては、Bleichの式により、フランジの反りによる応力度をこれと合成した合成応力度について断面チェックをしなければならない。

2-3 ウエブの応力状態

図-7はウエブの応力状態である。これより、横梁の両隅角部にはそれ下半分と脚部では全圧縮状態となり、(い)るのと、適当な補剛材が必要となる。

3.まとめ

以上の結果より、極端な応力集中を起すような小半径のハンチの場合を除いて、隅角部の計算法については、多くの仮定にもかかわらず、近似計算法でもよい結果が得られることかわかった。隅角部は応力集中や溶接による残留応力によって高応力低サイクル疲労効果の起りやすい場所なので、補剛材の適切な配置によって応力集中の分散化が必要となるが、これらについては、詳細設計において検討したい。

参考文献

- 1). 奥村、石沢：薄板構造U-メン隅角部の計算について 土木学会論文集 153(1968.5.) p1~18
- 2). 土木工事ハンドブック 昭和39年 土木学会 p938 3). 土木学会ハンドブック 昭和29年 p780.
- 4). Bleich、鉄骨構造(F). p691. 5). 橋梁と基礎 5月号 1970年 p32.

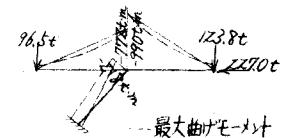


図-4 荷重状態

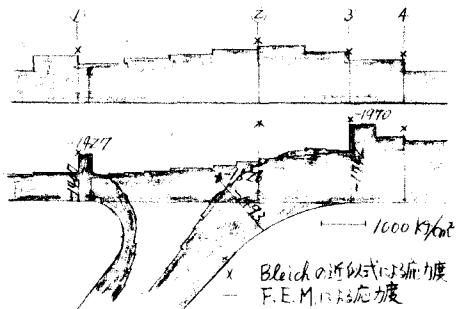


図-6 フランジの応力

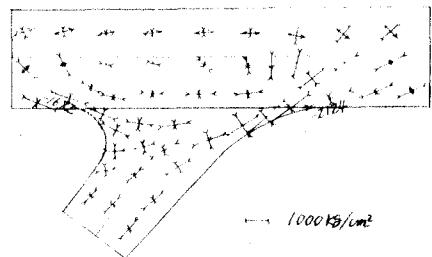


図-7 ウエブの応力