

I-2 ケーブルを用いてプレストレスした連続合成桁"錦橋"の設計と施工について

建設省土木研究所 正員 多田安夫
 建設省中国地方建設局 正員 神野美好
 建設省土木研究所 正員 中村正平
 建設省中国地方建設局 正員 沢井正壽

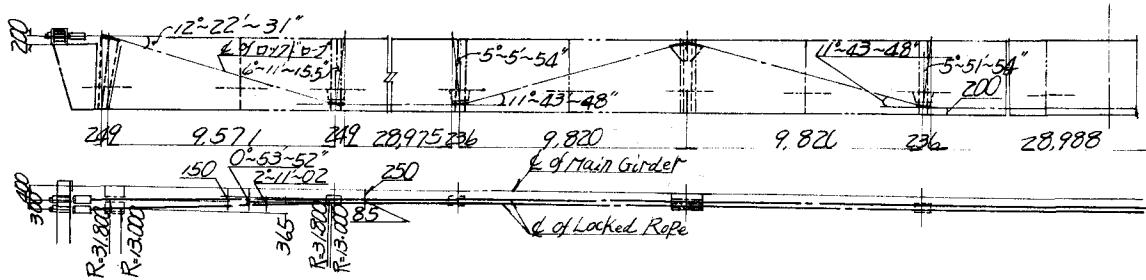
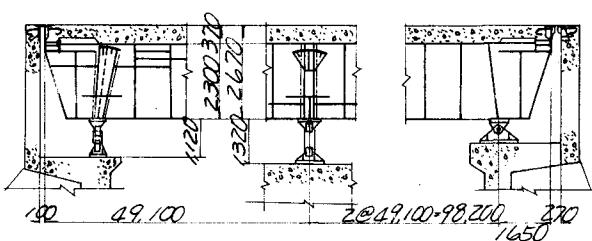
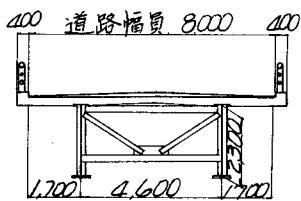
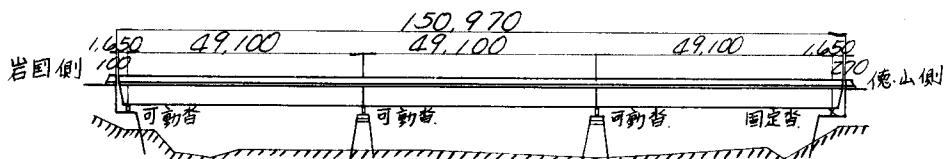
錦橋は、有名な岩国市の錦帯橋から錦川の上流約20km付近において、国道2号線に架設されたものである。本橋の設計は土木研究所構造研究室が担当し、建設省中国地方建設局岩国工事事務所の監督の下で三菱造船株式会社広島造船所が製作架設を行った。

設計概要

本橋は千回に亘る三種類連続合成桁であって、正規幅員は8mであるが、片側狭間に於いて道路中心線が半径80mと50mの曲線となつてゐるので、橋端では弧巾が各々長さ9.5mおよび9.0mに片側弧巾となつてゐる。

基礎地盤は良好であり深さ18mでn値は70以上と達するから、連続桁の設計に適していきはる。

連続合成桁の設計にあたは、プレストレスの導入を必要とし、わが国では一般に支承



の柱上降下または架設荷重による方式が多い。しかし、これらは引爆も可成り施工が面倒である。特許になっている方法が多い。本橋は、主桁ウェブに沿ってケーブルを配置し、これを両端から緊張し、桁端に定着するによって合成桁にプレストレスを与えたもので、アーチ桁のようにプレストレスが導入されることはあり、ケーブルの伸びを測るなどして、比較的容易に導入プレストレスの検査が出来る利点がある。

合成桁では、一般に主桁間隔を大にする方が経済的になると、ケーブルを用いてプレストレスするには、主桁本数が少い方が施工が簡単になる。そこで、本橋では間隔4.6mの主桁とし、弦中にによる張出の大きさにも考慮して、床版をアーチとするとした。すなわちΦ27mmのPC鋼棒（許容引張応力度 $50\text{kg}/\text{mm}^2$ ）を、間隔35cmへ55cmに配置してプレストレスを導入している。コンクリートの許容曲げ圧縮応力度は $110\text{kg}/\text{cm}^2$ であり、フルプレストレスリングの設計である。このような床版を用いれば、床版に橋軸方向直角方向に割れの恐れは少くなく、橋軸方向に対して高い許容曲げ引張力および圧縮応力度が許されるはずである。

主桁は普通の工断面であって、適当なSM41, SM50などの引張強度 $60\text{kg}/\text{mm}^2$ 高張力鋼を混用している。60号鋼の許容応力度は、曲げ圧縮に対して $2400 - 2(1/\nu)^2 \times 8/\text{cm}^2$ 、曲げ引張に対して $2400 \times 8/\text{cm}^2$ を用いている。プレストレスのためのケーブルは直径68mmのロッド式ケーブル（切断荷重387t）を、両主桁の側面に沿わせて曲げ上げ曲げ下げを行っている。弾性係数は $12,000,000 \text{kg}/\text{cm}^2$ と仮定した。ケーブルは鋼のようないくつかのサドルで支持されていると仮定し、3次不静定の、変断面桁として曲げモーメント、挠度の影響線を電子計算機で求めた。なお、このような砂やケーブルを有する桁の性状については、アクリライト樹脂模型を作成して、実験を行って検査した。主桁と床版間に用ひやすめ止めは、桁端および支承上では直径22mm×高さ112mmのスタッド、その外ではブロックザベルを用いた。ケーブルには1本当たり185t（破断荷重の40%）の張力をジャッキによって導入し、両端に鍛鋼ソケットに合金（ECAⅡ）止めである。ケーブル緊張定着装置は製作者の意見によってネジを用ひる方式とした。プレストレスによって、支承上のコンクリート床版の合成応力度は最終状態で $7\text{kg}/\text{cm}^2$ となっていた。本橋の鋼重は $204 \text{kg}/\text{m}^2$ であるが、活荷重載荷時に床版に $20 \text{kg}/\text{m}^2$ 程度の引張を許すとすれば、更に経済的設計が出来るとと思われる。

施工概要

橋脚の上に主桁を架設し、逆傾斜を取り付けてからコンクリート床版を加設した。コンクリートの圧縮強度が $250 \text{kg}/\text{cm}^2$ を達成したとき、鋼棒による横脚めを打い、次に、ケーブルを両端から緊張して前述の引張力が与えられたことを確認してから定着し、定着部にコンクリートを打設し、最後に鋼装を行った。工程の途中において、ケーブルの試験、仮組時のケーブルプレテンションと伸び応力測定、現場架設時のプレストレス導入とともに各部応力度の測定、および竣工後の載荷試験を行い、設計において仮定された通りの応力状態となることを確認した。実験結果の詳細については、講演当日に発表する。