

(41) PC合成床版を用いた 鋼桁床版打ち換え工事

株富士ビー・エス 名古屋支店 正会員 ○鎌田 英二
株富士ビー・エス 大阪 支店 正会員 千頭 治幸

1. はじめに

PC合成床版工法は、プレストレスを導入したプレキャストコンクリートの薄板の部材を鋼桁あるいはコンクリート桁の間に架け渡し、その上に床版鉄筋を配置してコンクリートを打設して床版とする工法である。本工法の特長は、PC板自重、床版コンクリート荷重、および作業中の荷重はPC板自身が抵抗するため、型枠および支保工なしで床版が形成されること、さらに床版コンクリートが硬化した後は、PC板と床版コンクリートの合成構造として外力に抵抗することである。本工法は、床版施工の合理化を目的として昭和46年日本道路公団京葉自動車道鬼高架道橋鋼合成桁の床版に施工されて以来、今日まで数多くの施工実績があるが、建設業界における近年の労働者不足、とくに特殊技能を有する労働者の不足という深刻な問題に対処し得る工法として注目されている。

中部地区においては、中央自動車道明智高架橋鋼合成桁（昭和46年日本道路公団）の床版に使用された実績があるものの、その後の採用がみられない状況のなかで、今回、三重県において道路拡幅工事に伴う鋼桁床版の打換え工事に本工法が採用され無事完了した。本工事は、一般地方道・時下野尻線に位置する相場川橋であり、三重県桑名土木事務所から発注されたものである。本路線はバス路線になっているが、本橋床版打換え工事のため、車両全面通行止めという条件のもとで工期短縮を必要とすることから本工法の採用となつた。

2. 工事概要

本工事の工事概要を以下に示す。

路線名	一般地方道 時下野尻線
工事名	一般地方道時下野尻線国補道路交通安全対策（一種）工事 相場川橋
工事場所	三重県員弁郡藤原町大字上相場地内
形 式	活荷重合成単純H鋼桁
橋 長	24.100m
支 間 長	23.600m
幅 長	6.750+2.500=9.250m (全幅10.250m)
橋 格	一等橋 (TL-20)
発注先	三重県桑名土木事務所（維持課）
工事内容	1). 新桁架設 1本 (7.4t/本) 2). 既設床版撤去 33.0m ³ 3). プレキャストPC板 163枚 (164m ² 0.3t/枚Max) 4). 場所打ち床版コンクリート 38.0m ³ 5). 橋面工 1式

3. 床版の設計

3-1. 設計條件

設計条件を下記に示す。また構造一般図を図-1に示す。

活荷重 : T-20 P=8.0 t

作業荷重 : 150 kg/m²

床版厚 : 道示6.1.5より $t = 19\text{ cm}$ とした。500~1000台/日 合成、容易。

材料強度 : 鐵筋 SD295A

コンクリート PC板 $\sigma_{ck} = 500 \text{ kgf/cm}^2$

床 版 $\sigma_{ck} = 350 \text{ kgf/cm}^2$

PC鋼材 SWPD3 ϕ 2.9mm 3本より

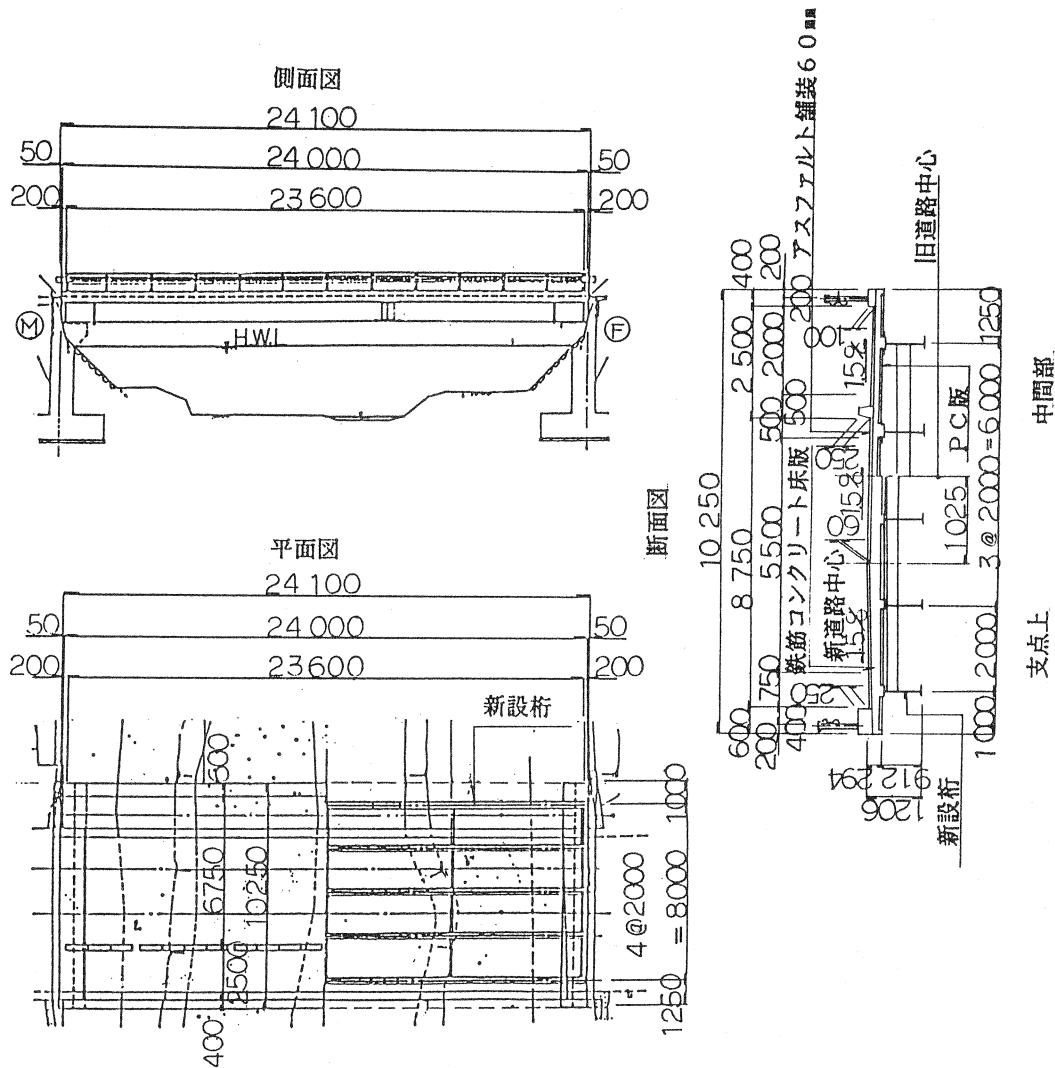


図-1 構造一般図

3-2. 設計要旨

- (1). 工期短縮を目的に、中間床版に限らず張り出し床版部にもプレキャストPC板を使用し作業の省力化を計った。
- (2). PC板を使用する時には、床版ハンチを設けないため、鋼桁上フランジにアングルを設けて高さの調整をおこなった。(図-2参照)

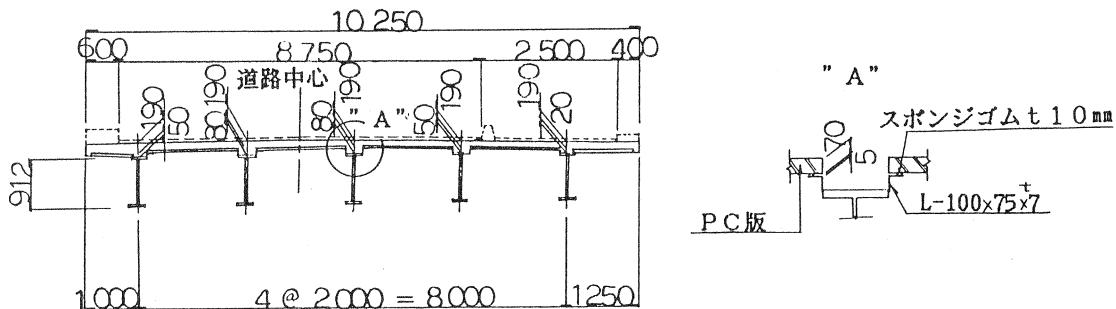


図-2 横断面図

- (3). 中間床版支間方向の設計については次の
ような考え方でおこなった。

PC板の設計：PC板自重、場所打コンクリート、作業荷重に対して単純梁として抵抗し、さらに合成床版設計時にはPC板内に引張応力が作用しないことを満足すること。

合成床版の設計：舗装荷重および輪荷重に対する、連続床版として合成断面が抵抗し、かつ支間中央断面はPC、支点断面についてはRCとして設計した。

図-3にPC板の構造図を、また図-4に支間中央の応力状態を示している。

- (4). 橋軸方向の設計においては、PC板が不連続であることを考慮し、場所打ちコンクリートだけで抵抗するとして計算している。

また同様の理由により橋面・活荷重に抵抗する床版合成主桁断面については、図-3に示すPC板の下側30mmは無視した。

場所打コンクリート強度は $\sigma_{ck} = 350 \text{ kgf/cm}^2$ を採用している。

- (5). PC板は、図-5に示すように割付け、端部打ちおろしの床版厚変化部分のみ木製型枠とした。

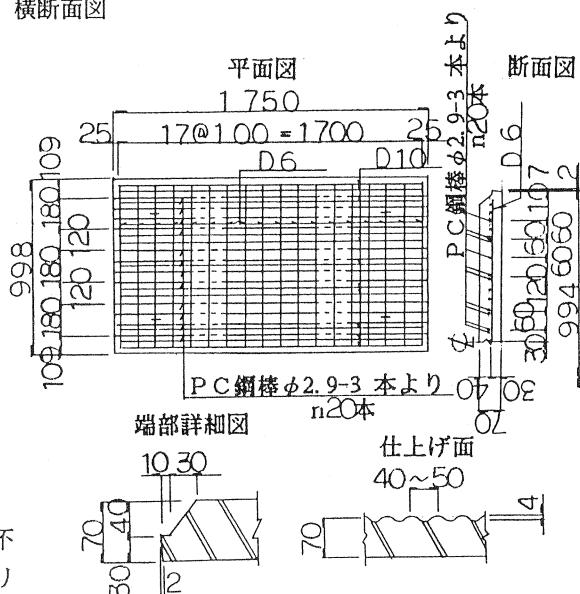


図-3 PC板構造図

有効 床版 床版 橋面 設計荷重時
プレ 荷重 打設時 活荷重 合成

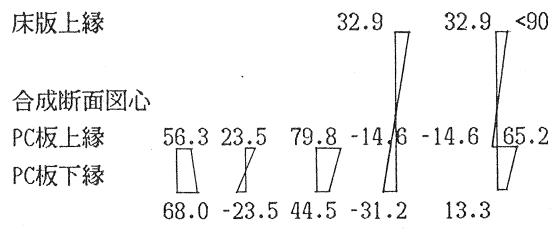


図-4 支間中央断面応力図

