

長大な場所打ち PC 桁の施工管理

JR 東日本 東京工事事務所 ○伊藤 隼人
JR 東日本 東京工事事務所 舟山 雅史

1. はじめに

東北縦貫線は、東京～上野間の線路改良・高架橋新設によって、現在上野終点である東北・高崎線・常磐線を東京駅まで乗り入れ、東海道線との直通輸送を実現するプロジェクトである。東北縦貫線建設工事は新たに高架橋を構築する「高架橋新設部」と既設線（引上げ線、留置線等）を改良する「線路改良部」に大別され(図-1)、神田川橋りょうは高架橋新設部である「秋葉原方アプローチ部」に位置する約 56m の長大場所打 PC 桁である。本稿は、神田川橋りょうの PC 桁の施工管理について述べる。

2. 構造概要

本橋りょうは複線 PRC 二室箱形断面単純桁（桁長 55.950m）である。橋りょう概要を図-2 に、設計条件を表-1 に示す。

3. 施工

3. 1 神田川橋りょうの特徴

神田川橋りょうの特徴として、京浜東北線南行と新幹線との間に挟まれ作業空間が狭隘なこと、長大な PC

桁であるためコンクリート数量が約 440m³ と多いこと等が挙げられる（図-2）。表-2 に作業条件を示す。

3. 2 試験練り及び現場確認試験

長大な場所打ち PC 桁を施工するにあたり、コンクリート配合、打重ね時間を確認するため、試験練り及び現場確認試験を実施した。コンクリート練り上がり後、

表-1 設計条件

桁形式	複線 PRC 二室箱形断面単純桁	
桁長（支間）	55.950m（54.550m）	
軌道構造の種別	弾性バラスト軌道	
曲線半径	直線	
列車荷重	EA-17(機関車荷重)	
列車の最高速度	V=130km/h	

表-2 作業条件

コンクリート数量	上床版	162m ³
	下床版+定着部	84m ³
	ウェブ+横桁	190m ³
ポンプ車配置	2 箇所	
打設計画	2.5 台/時間/箇所	
最大打設量	220m ³ /日	

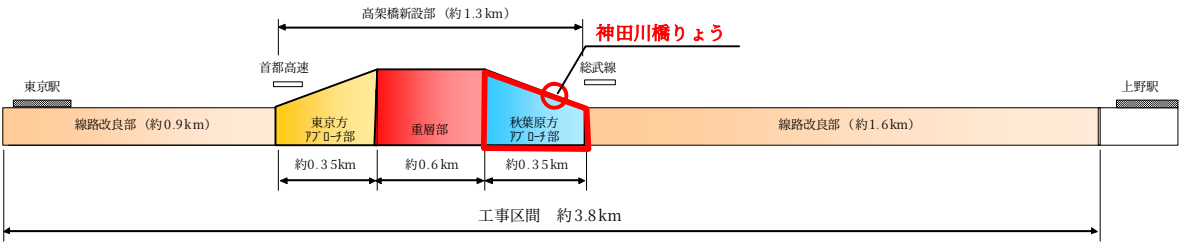


図-1 東北縦貫線設計画

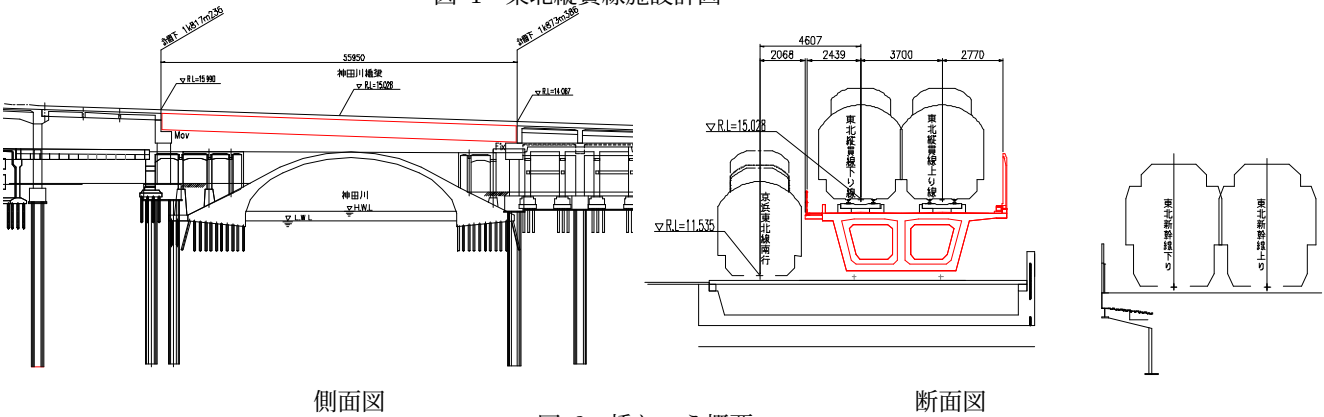


図-2 橋りょう概要

キーワード 長大場所打ち PC 桁，スランプ，分割打設，施工管理

連絡先 〒100-0004 東京都千代田区大手町二丁目 4 番 JR 東日本東京工事事務所東京工事区 TEL03-3214-4671

現場への運送時間を見越して、40 分後にスランプを計測。その後、コンクリートをミキサーに戻し短繊維を投入し、攪拌後スランプを計測した。その後、30 分毎にスランプを計測しスランプロスを確認した。試験結果を図-3 に示す。

1) 試験練り 1 (50-15-20N・混和剤標準型)

経過時間 130 分以上（短繊維投入から 90 分）になるとスランプロスが大きく、打設に支障をきたす可能性が高い。別途、貫入試験も実施したが、こちらについても経過時間 130 分で貫入量に変化が見られなくなった。この結果より、コンクリート打設の打重ね時間は運搬時間も考慮し、90 分以内となる計画とした。

2) 現場確認試験 (50-15-20N・混和剤遅延型)

作業条件により近づけるため、現場付近にてシース管を配置した供試体を作成し、上記配合によるコンクリートの充填状況の確認試験を行った。練り上がりから 150 分（短繊維投入から 90 分）経過したスランプ 7.0cm のコンクリートにおいて、充填状況、脱型後の打継ぎ部の状態について良好な結果が得られた。また、打重ね時間について、打設後 90 分以内で次層を打重ねる計画について問題ないことも確認した。混和剤を遅延型にしたことで、スランプロスの経時変化において、練り上がりから 120 分後（短繊維投入後 60 分）においても 13.0cm を維持しており、十分な効果が認められた。

3) 試験練り 2 (50-18-20N・混和剤遅延型)

当初、スランプを 15cm で設定したが、実際の打設時期である 5 月～7 月は試験日より 10℃近く気温が高くなる可能性があることから、スランプ 18cm について試験練りを行い、性状に問題がないことを確認した。

3. 3 コンクリート打設

打設時の配合条件を表-3 に示す。コンクリート打設は一括打設とすると、打設範囲が広く、打設量が多

いため 1 層あたりの打重ね時間が 90 分を超過することから、下床+ウェブを 3 分割、スラブは一括打設の計 4 分割で打設することとした（図-4）。これにより打重ね時間を 90 分以内とし、所定の品質を確保した。

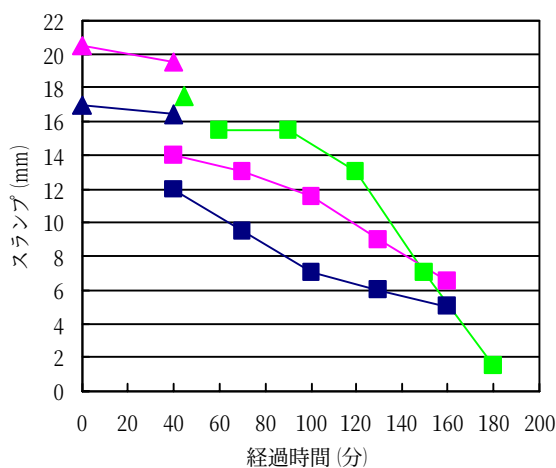
4. おわりに

実施工にあたり、現地の特情に踏まえた配合、施工方法を繰り返し検討することは非常に重要である。本橋りょうについては、橋側歩道と NJ 高欄の施工を残すのみだが、引き続き徹底した施工管理を行い、無事完成させたい。

表-3 打設時のコンクリート配合

種類	設計 強度	粗骨材の 最大寸法	スランプ	空気量	w/c
	N/mm ²	mm	cm	%	%
普通	50	20	18±2.5	4.5±1.5	37

混和剤を遅延型 I 種とし、短繊維混入とする



- ▲ 50-15-20N (試験練り1・標準型・短繊維投入前)
- 50-15-20N (試験練り1・標準型・短繊維投入後)
- ▲ 50-15-20N (現場確認・遅延型・短繊維投入前)
- 50-15-20N (現場確認・遅延型・短繊維投入後)
- ▲ 50-18-20N (試験練り2・遅延型・短繊維投入前)
- 50-18-20N (試験練り2・遅延型・短繊維投入後)

図-3 スランプの経時変化

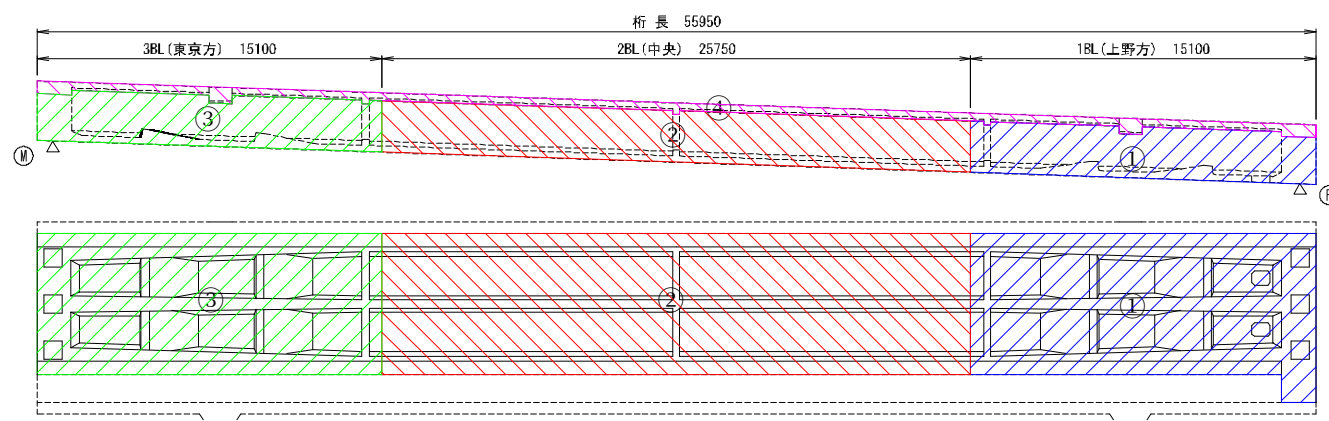


図-4 コンクリート打設全体計画図（上段：側面図、下段：平面図） ○内の数字は打設順序を示す。