単純 PRCT 型 15 主桁の列車高速走行時の動的挙動解析

JR 東日本 研究開発センター フェロー会員 〇小林 薫, 正会員 伊藤 隼人

1. はじめに 駅近傍に設置される桁構造には、広幅 員の場合もある。さらに、桁下空頭確保のため、多主桁 で設計、施工された PRC 桁も存在する。本検討では、 駅構内に位置し、4 線分の線路が配置されたことで桁の 幅員が 20.1m となり、主桁本数も 15 本と比較的多くな った単純 PRC 桁を取り上げる。本報告では、3 次元モデ ルによる列車走行解析を基本に、広幅員の単純 PRCT 型 15 主桁上を列車が高速走行する場合の動的挙動に着目 した検討を実施した。

2. 検討対象 PRC15 主桁の構造概要 検討対象 PRCT型 15 主桁の一般形状を図-1 に示す。本 PRC 桁のスパンは 26.9m, 桁高 1.4m, 桁の幅員が 20.1m で,右 70 度の斜 角桁となっている。本 PRC 桁は,駅構内に近接し,上 下線の本線と引き込み線の副本線を有し,4 線分の軌道 が配置されている。新幹線の一般的な複線 PC 桁の幅員 が 11m 程度に対して,本検討の対象桁は広幅員となって いる。スパン中央には,列車に電力を供給するためのト ロリー線を支持するための門型ラチス構造の電力設備が 設置されている。

<u>3. 簡易列車走行解析による検討概要¹⁾</u>

(1) 桁の解析モデル

解析は新幹線車両の荷重列モデルを移動荷重として, コ ンクリート桁の構造モデル上を移動させる方法で行う。列 車,構造物間の動的相互作用の影響を考慮するため,サ ブストラクチャー法による移動荷重の解析を行うことと した。サブストラクチャー法の概要は次のとおりである。 ・列車系と構造物系を分離して各々の系を個別の運動方 程式で定式化する。

・列車系と構造物系とは適合条件を元に自由度間の外力 と強制変位加振で連結し,各々の系に対する相互作用と して計算させる。図-2にサブストラクチャー法の概念図 を示す。桁の解析モデル,列車モデルを下記に述べる。 20100 8100 4300 7700 1495 6605 2150250 5975 7725 T 100 L 11 11 11 11 11 11 11

図-1 検討対象 PRCT 型 15 主桁の断面形状



図-2 サブストラクチャー法の概念図



図-3 検討対象 PRCT 型 15 主桁の解析モデル



本検討に用いた解析モデルを図-3に示す。解析モデルは、全ての主桁を板要素により3次元でモデ化ルした。 (2)列車モデル

本解析で使用した列車モデルの概念を図-4に示す。各車両は,車体と台車そして車軸をモデル化した節点および梁要素と,車体・台車間,台車・車軸間の振動特性と減衰特性をそれぞれモデル化したバネ要素,ダンパー キーワード 列車走行解析, PRC 桁,共振速度

·連絡先 〒331-8513 埼玉県さいたま市北区日進町 2-479 JR 東日本研究開発センターフロンティアサービス研究所 TEL048-651-25

-158

要素で構成した。各車両間は上下方向のバネ要素,ダンパー要素で結んだ。列車モデルの諸元は,代表的な新幹線車両から定めた。

4. 解析結果の概要

(1) 固有值解析

図-5 に、固有値解析結果を示す。主桁の1次モードは面外方向の変 形で固有振動数は3.786Hz,2次モードはねじりで5.285Hz,3次モ ードは橋軸直角方向の面外方向が卓越する変形挙動で10.068Hzであ った。1 次固有振動数の実測値は、列車走行時のたわみ測定時による 列車通過後の自由振動波形のFFT 解析から3.784Hzであった。解析 結果の1次モードは精度よく実測値を表現していた。

(2) 列車高速走行時の動的挙動

検討対象桁を列車が高速走行する場合の挙動検討を行う。列車走行 は、単線時と複線時を考慮し、列車走行時の走行速度を 250km/h ま では 50km/h 毎に、250km/h 以上は 10km/h 毎に速度を向上させ 400km/h までの解析を行った。以下に、解析結果を述べる。 a)複線走行

検討対象桁は,複線時の荷重条件で構造が決定されている。図-6に, 複線時の走行速度と桁中央位置のたわみの最大値を示す。複線時の本

桁のたわみ挙動は,300km/h以上の走行速度から急激にたわみが大きくなり,概ね330km/h程度で最大になることから,1次共振速度であると考えられる。また,主桁の位置によって,たわみの最大値,衝撃係数に差が生じている。

b)単線走行

図-7に、上り線走行時の桁中央位置の たわみ挙動を示す。速度 50km/h では、 列車載荷位置付近の桁たわみが最大とな る。列車の走行速度が大きくなり、共振 速度付近になると、列車走行位置より一 番遠い桁のたわみが大きくなる。これは、 桁幅員が大きいため、共振速度付近にな ると、桁のねじり挙動とたわみ挙動の連成が主要因 であると考えられる

5. まとめ 本検討結果のまとめを以下に示す。 (1)固有値解析結果は、1次モードが桁のたわみ振動、 2次モードがねじり振動、3次モードが中間横桁中 央位置が面外にたわむような振動形態であった。 (2)本検討桁の1次共振速度が約330km/hであった。 列車走行解析では、特に単線時に共振速度に近づく につれて、列車走行路と反対位置の桁が大きく振動 する挙動を示すことがわかった。

参考文献

1) 金田 淳, 小林 薫:高速列車走行時におけるコンクリート桁の動的挙動に関する研究, コンクリート工学 年次論文集, Vol. 28, No. 2, 2006



(c)3 次モート(t=10.068Hz; 図-5 固有値解析結果



(a)列車速度-桁中央たわみ

(b)列車速度-衝撃係数

図-6 複線時の列車走行解析結果



たわみ分布)