レール継目部衝撃応答の低減に対する井桁状まくらぎ敷設効果の解析的検討

[土] 〇紅露一寬(新潟大), [土] 河野昭子(鉄道総研), [土] 阿部和久(新潟大)

FE simulation on force and vibration reduction of jointed railway track using grid-type sleepers

○ Kazuhiro KORO (Niigata University) Akiko KONO (RTRI) Kazuhisa ABE (Niigata University)

We develop the FE-based simulation method of wheel-track vibration phenomena of jointed railway track with grid-type sleepers. Two rails are connected by a supported joint or a suspended joint, and supported by PC sleepers or grid-type sleepers. The vibration of a grid-type sleeper is modeled as a non-prismatic beam supported by elastic foundation. The railjoint supported by a grid-type sleeper enables us to reduce the ballast traction and vertial accelaration because of high stiffness and heavy weight of the grid-type sleeper. The maximum normal stress acting on the surface of a ballast layer is reduced to 50 - 60 % of the maximum stress for the jointed track with normal-shape sleepers.

Key words : grid-type sleeper, wheel-track vibration, railjoint, FEM

1. はじめに

今日、大都市の通勤・通学の大量輸送や、大都市間の 高速大量輸送においては,鉄道輸送が主力となっている. 鉄道には, 鋼製レール上を鋼製の車輪が走行する構造上, 軌道には必ずレール継目が存在する. レール継目では, 軌 道剛性の不連続性や継目部の遊間の存在ゆえに、車輪が レール継目を通過する際には大きな衝撃力が発生する¹⁾. そのため、レール継目近傍はバラスト道床沈下が顕著に 進展する箇所の一つであり, その低減のために特殊まくら ぎの敷設や,まくらぎ裏面への低弾性衝撃吸収材の貼付, 重量の大きなまくらぎの敷設や高剛性の井桁状まくらぎ の敷設などが実施されている²⁾.これらの効果は現場で の有効性が確認されており、今後、数値シミュレーション の積極的な活用を含めた合理的な設計法の確立が望まれ る.特に,井桁状まくらぎについては,軌道振動解析にお けるモデル化や,数値解析による井桁まくらぎ敷設箇所 の軌道振動応答の定量評価については、検討が始まった ところである.

そこで本研究では、レール継目部を対象とした既存の 振動解析手法³⁾をもとに、井桁状まくらぎ敷設時におけ る車輪・軌道連成振動解析を試みる.井桁状まくらぎにつ いては、変断面はりモデルでその振動応答を考慮するこ とで、既存の振動解析手法に簡易に実装できる利点を有 している.数値実験を通して、特に、レール継目構造の違 いがレール継目部の振動応答、特にまくらぎ加速度やま くらぎ・道床間に作用する垂直応力に及ぼす影響について 検討する.

2. 車輪・軌道系の連成振動解析モデル

2.1 車輪・レールおよびレール継目部

本研究では、レール継目部の衝撃応答を評価するため に、図1に示す車輪・軌道系の連成振動解析モデル³⁾を 用いる. Euler はりでモデル化したレール上を一つの車輪 が一定速度 c で走行する場合を考え、質点で表現した車 輪には時間変動のない上載荷重が作用するものとする. 車 輪・レール接触力は、Hertz の弾性接触理論に基づく非線 形接触バネでモデル化する. レールの運動に関する次式 の弱形式を有限要素法で離散化する.

$$\int_{0}^{L} EIu'' \delta u'' dx + \int_{0}^{L} \rho A \ddot{u} \delta u dx$$

$$= \sum_{i=1}^{N_{w}} \delta u(x_{i} + ct) P_{c}^{(i)}(t) - \sum_{j=1}^{N_{s}} \delta u(a_{j}) F_{rp}^{(j)}(t)$$
(1)

ここで, t, x はそれぞれ時間変数とレール長手方向の位 置変数, u, δu はそれぞれレールのたわみとその仮想た わみ, EI, ρ , A はそれぞれレールの曲げ剛性, 密度, 断 面積である.また, N_w , N_s はそれぞれ車輪とまくらぎ の総数, x_i は各車輪の初期位置, $P_c^{(i)}$ は各車輪からの接 触力, $F_{rp}^{(j)}$ は各まくらぎからの反力である.

レール継目が存在する場合,継目構造は,図1に示す ように遊問を挟んで存在する2本のレール(Euler ばり) と継目板(Euler ばりでモデル化)とをボルト位置で線形 バネにより連結したモデルで表現する.なお,レール継目 部における車輪とレールとの接触状態においては,レール の不連続箇所の存在により Hertz の接触理論の半無限体 近似が成立しない場合や,レール角部での接触が生じ得 る.そこで,車輪・レール接触力 P_c は,車輪とレールと の接触状態に応じて,幾何学的関係から定まる車輪・レー



図1 レール継目部のモデル(通常の横まくらぎの場合)

ル間相対変位 δ_c を適切に評価した上で、欠損する接触領 域の長さに基づく接触バネの低減率 κ を考慮した次式に より簡易評価する ³⁾.

$$P_c = \begin{cases} \kappa \cdot k_c \delta_c^{\frac{3}{2}} & (\delta_c > 0) \\ 0 & (\delta_c \le 0) \end{cases}$$
(2)

ここで、 $0 \le \kappa \le 1$ であり、 δ_c は車輪・レール間相対変 位、 k_c は車輪とレールの Young 率と Poisson 比、接触面 の曲率によって定まる接触バネ定数である.

2.2 軌道パッド作用力

レール・まくらぎ間の相互作用力(軌道パッドの作用 力)は、Voigt ユニットを用いてモデル化し、次式で与え られる.

$$F_{rp}^{(j)} = k_{rp}^{(j)}\delta_{rp}^{(j)} + \eta_{rp}^{(j)}\dot{\delta}_{rp}^{(j)}, \qquad (3)$$

ここで、 $k_{rp}^{(j)}$, $\eta_{rp}^{(j)}$, $\delta_{rp}^{(j)}$ はそれぞれ j 番目の軌道パッド のバネ定数と減衰係数,レール・まくらぎ間の相対変位 である.レール・まくらぎ間の相対変位の評価に際し、ま くらぎ変位については、通常まくらぎは次小節に示すよ うに質点の鉛直運動を考慮することから、まくらぎ質点 の鉛直変位で与える.一方、井桁状まくらぎについては、 軌道パッド挿入位置中心点での井桁状まくらぎ・はり要素 節点変位で与えるものとする.

2.3 通常まくらぎ、および通常まくらぎ・道床間作用力 今回の解析では、継目直下では井桁状まくらぎ、それ 以外の箇所では通常の横まくらぎが敷設される場合を対 象とすることから、通常の横まくらぎの振動解析モデル も考えておく、通常の横まくらぎ(以下,通常まくらぎ) の動的応答は、質点の鉛直振動として考慮し、運動方程 式は次式で与えられる.

$$m_{slp}^{(j)}\ddot{u}_{slp}^{(j)} = F_{rp}^{(j)} - F_{sb}^{(j)} + m_{slp}^{(j)}g \tag{4}$$

ここで, $m_{slp}^{(j)}$, $u_{slp}^{(j)}$ はそれぞれ j 番目の通常まくらぎの 質量と鉛直変位, $F_{sb}^{(j)}$ は通常まくらぎ・道床間作用力で ある.

通常まくらぎ・道床間作用力は、Voigt ユニットを用い てモデル化し、それぞれ次式で与えられる.

$$F_{sb}^{(j)} = k_{sb}^{(j)} \delta_{sb}^{(j)} + \eta_{sb}^{(j)} \dot{\delta}_{sb}^{(j)}, \qquad (5)$$



図2 井桁状まくらぎとその振動解析モデル

ここで、 $k_{sb}^{(j)}$, $\eta_{bs}^{(j)}$ はそれぞれ j 番目のまくらぎ・道床間 の接触バネ定数, 減衰係数であり, $\delta_{sb}^{(j)}$ はまくらぎ・道床 間相対変位である.本研究では,井桁状まくらぎが弾性 床上に敷設されているもとしているため,通常まくらぎ についてもその条件に対応するよう,道床上面変位が生 じないものとして,まくらぎ・道床間相対変位を評価する こととしている.

2.4 井桁状まくらぎ

井桁状まくらぎの動的応答は,図2に示すように軌道 中心線に対して左右対称な形状を有しているとして,レー ル1本に対応する半分の領域を,変断面を有する Euler ばりでモデル化する.なお,井桁状まくらぎは,下面を弾 性床で支持されているものとする.運動方程式は,軌道縦 断方向のまくらぎの全長を L_s として次式で与えられる.

$$\int_{0}^{L_{s}} E_{s}I_{s}(x)u_{gs}''\delta u_{gs}''dx + \int_{0}^{L_{s}} \rho_{s}A_{s}(x)\ddot{u}_{gs}\delta u_{gs}dx$$

$$= -\int_{0}^{L_{s}} k_{s}(x)u_{gs}\delta u_{gs}dx + F_{rp,1}\delta u_{gs}(L_{2})$$

$$+ F_{rp,2}\delta u_{gs}(L_{1}+L_{2}) + F_{rp,3}\delta u_{gs}(2L_{1}+L_{2})$$
(6)

ここで, E_s , ρ_s はそれぞれ井桁まくらぎの Young 率と質 量密度であり, $A_s(x)$ と $I_s(x)$ はそれぞれ断面積と断面 2次モーメントである(図 2 参照).また, u_{gs} , δu_{gs} は それぞれ井桁まくらぎのたわみ,および仮想たわみであ り, $k_s(x)$ は井桁まくらぎの支持ばね定数である. $F_{rp,j}$ はレール締結位置でのレール・まくらぎ間作用力である. 式(6) に有限要素近似を適用し,レールほか他の構成部材 の支配方程式と同一の時間積分法を適用することで,各 時刻における求解方程式が得られる.

3. 井桁状まくらぎ敷設による振動応答低減効果 3.1 解析条件

本研究では、井桁状まくらぎ敷設時の振動応答低減効 果の定量的な把握を目的として、上述のモデルを用いて振 動解析を行った.レール継目構造としては、レール継目直 下にまくらぎを配置する「支え継ぎ」とまくらぎを配置し ない「かけ継ぎ」の2種類を解析対象とした.なお、かけ 継ぎ、支え継ぎともにレール継目の遊間長は5mmとし、 通常まくらぎ敷設区間では0.6m間隔に同一形状のPCま くらぎを配置するものとした.走行速度は30m/secとし た.軌道各部の材料物性値・形状特性値は、表に示す通り である.なお、予め車輪走行方向に対して手前側のまく

(i) レール	(ii) 継目板
$\begin{array}{cccc} E \ ({\rm GPa}) & 206 \\ \rho \ ({\rm kg/m^3}) & 7850 \\ A \ ({\rm m^2}) & 64.29 \times 10^{-4} \\ I \ ({\rm m^4}) & 1960 \times 10^{-8} \\ R \ ({\rm m}) & 0.3 \end{array}$	$ \begin{array}{c ccc} E & (\text{GPa}) & 206 \\ \rho & (\text{kg/m}^3) & 7850 \\ A & (\text{m}^2) & 67.72 \times 10^{-4} \\ I & (\text{m}^4) & 606 \times 10^{-8} \end{array} $
 (iii) 軌道パッド k_{rp} (MN/m) 110 η_{rp} (kNsec/m) 98 	(iv) 通常まくらぎ・道床間 <u>k_{slp} (MN/m) 74</u> _{\eta_{slp} (kNsec/m) 49}
 (v) 通常まくらぎ <i>m_{slp}</i> (kg) 80 (vi) 大盤まくらぎ <i>m_{slp}</i> (kg) 45 	(vii) 大盤まくらぎ・道 床間 <u>k_{slp} (MN/m) 35</u> _{\eta_{slp} (kNsec/m) 49}
(ix) 車輪 E (GPa) 206 ν 0.30 m_w (kg) 697 R_w (m) 0.43	(x) 井桁状まくらぎ E_s (GN/m ³) 33 ρ_s (kg/m ³) 2.5 × 10 ³ A_1 (m ²) 6.4 × 10 ⁻² I_1 (m ⁴) 1370 × 10 ⁻⁷ k_1 (MN/m ²) 190 A_2 (m ²) 1.2 × 10 ⁻¹ I_2 (m ⁴) 2560 × 10 ⁻⁷ k_2 (MN/m ²) 350

表1 軌道各部の物性値・形状特性値

らぎから, No.1, No.2, ··· と昇順にまくらぎ番号を設 定する.このとき、支え継ぎの場合継目直下のまくらぎ を No.11, かけ継ぎの場合では継目部前後のまくらぎを No.10, No.11 とした. 井桁状まくらぎはコンクリート製 で,支え継ぎ用,かけ継ぎ用の2種類を検討対象とした.

3.2 解析結果

井桁状まくらぎがレール継目部に敷設された場合の振 動応答について検討する.まず、支え継ぎまたはかけ継ぎ の場合におけるまくらぎ下面垂直応力(圧縮を正)と車 輪走行位置の関係を,図3,図4にそれぞれ示す.

支え継ぎでは,継目下に通常まくらぎを敷設した場合, 継目直下では最大で 190kPa 程度, その他のまくらぎ位置 で最大 140kPa 程度のまくらぎ下面垂直応力が観測され ており、継目直下では最大応力がその他の箇所の 30%程 度大きくなっていることが確認できる.また,いずれの位 置でも最大応力が観測されているのは当該まくらぎ直上 に車輪が存在する時点となっている. 井桁状まくらぎを敷 設した条件下では、まくらぎ下面垂直応力の観測位置が いずれの場合においても,最大応力は 80kPa 程度に低減 されており、通常まくらぎの場合の 50%~60%程度を示 していることがわかる. すなわち継目の前後 20cm 程度 の区間では,車輪のレール継目通過時にはほぼ同位相で 下面垂直応力が増加し,最大で 80kPa 程度の垂直応力が バラスト上面を押し付ける表面力として作用すると予測 される.一方,かけ継ぎでは,通常まくらぎ敷設時には, レール継目直下にまくらぎが配置されていない構造のた め、継目通過後の作用力の変動が支え継ぎの場合に比べ て大きくなるものの,まくらぎ下面垂直応力の最大値は,



図3 まくらぎ下面垂直応力と車輪走行位置の関係(支え 継ぎ、点線は継目位置)

支え継ぎの場合と概ね同程度を示していることが確認で きる. 井桁状まくらぎを敷設した場合には、まくらぎ下 面垂直応力の最大値の発現のタイミングは各応力観測位 置の直近の軌道パッド位置で概ね決まっているが、最大応 力の値は支え継ぎの場合と同様に 80kPa 程度を示してお り、井桁状まくらぎ敷設がバラスト上面への作用応力を 通常まくらぎ敷設時の 50%~60%まで低減することが確 認できる.

次に、支え継ぎまたはかけ継ぎの場合におけるまくら ぎ各位置での鉛直加速度と車輪走行位置の関係を図 5, 図 6にそれぞれ示す. 支え継ぎでは,通常まくらぎの場合, まくらぎ各位置における鉛直加速度は、車輪のレール継 目通過時に顕著となり、 継目通過後の過渡応答が特にレー ル継目下手側に位置するまくらぎ加速度観測位置で認め られることがわかる. 井桁状まくらぎ敷設時にも同様の 加速度応答の傾向を示すものの、井桁状まくらぎはたわ み剛性を有し重量が大きいこともあり、加速度応答は明 確に低減しており、継目通過後の過渡応答も短時間で確 認できなくなることがわかる.最大加速度は、50%程度 低減されている.かけ継ぎでも同様の傾向を示しており, 最大加速度の低減効果も支え継ぎの場合と同様、通常ま くらぎの 50%程度に抑えることが期待できる.

以上の結果を総合すると, 井桁状まくらぎの敷設は, ま くらぎの動的応答を抑制し,バラスト上面に作用する圧 縮応力を低減させることから、レール継目部でのバラス ト道床沈下の抑制効果が期待できる.ただし、本研究で採

S7-2-1



図 4 まくらぎ下面垂直応力と車輪走行位置の関係(かけ 継ぎ,点線は継目位置)

用している井桁状まくらぎの振動解析モデルについては, その妥当性の検証が十分ではないことから,今後,まく らぎ部にソリッド要素を用いた振動解析を通して,当該 の解析モデルの妥当性についてさらに詳細に検討するこ ととしたい.また,本研究においては,道床・路盤部の動 的応答が考慮されていないことから,道床・路盤部の動弾 性モデル化の必要性についても検討する予定である.

参考文献

- 国土交通省鉄道局監修,鉄道総合技術研究所編:平成24 年1月鉄道構造物等設計標準,同解説軌道構造,丸善 出版,2012.
- 3) 紅露一寬,阿部和久,石田誠,鈴木貴洋:レール継目部 列車走行試験の有限要素シミュレーションとその再現性. 土木学会応用力学論文集,Vol.8, pp.1037-1047, 2005.



図 5 まくらぎ各位置の鉛直加速度と車輪走行位置の関係 (支え継ぎ, 点線は継目位置).



図 6 まくらぎ各位置の鉛直加速度と車輪走行位置の関係 (かけ継ぎ,点線は継目位置).