論文 スラブ軌道てん充層の欠損状態と打音特性の関係に係る数値解析的 検討

稲葉 紅子*1・高橋 貴蔵*2・桃谷 尚嗣*3

要旨:新幹線の主要な軌道であるスラブ軌道では、てん充層と呼ばれる CA モルタル(セメントアスファル トモルタル)製の部材が、凍害等で損傷することにより、てん充層とその上の軌道スラブの間に、くさび状の 欠損(隙間)を生じることが知られている。そのため、欠損を把握するための非破壊検査手法として、打音法 が検討されてきた。しかし、これまでの既往研究では、打撃音の大きさや周波数特性といった打音特性とて ん充層の欠損率や欠損面積といった欠損状態との関係は明らかにされなかった。そこで、本研究では、数値 解析的な手法を用いて、てん充層の欠損状態と打音特性の関係について考察した。 キーワード:打音法、音響・構造連成解析、凍害、スラブ軌道、てん充層、CA モルタル

1. はじめに

新幹線で用いられる主要な軌道にスラブ軌道がある。 スラブ軌道は、図-1の通り、上から順に、レール、レ ール締結装置、軌道スラブ、てん充層およびコンクリー ト道床から構成される。このうち、てん充層は、CAモル タルと呼ばれるアスファルト乳剤とセメントモルタルの 混合物から構成され、適度な靭性と剛性を有することか ら、高さ調整の部材として用いられてきた。

スラブ軌道の多くは敷設から数十年が経過しており, 図-2 に示すように、てん充層とその上の軌道スラブと の間に、くさび状の欠損(隙間)を生じる事象が確認さ れている 1)。これは、凍害を主要因とするもので、外縁 部から徐々に、てん充層が損傷し、欠損を生じるもので ある。欠損の範囲が拡大すると、その上の軌道スラブに も、ひび割れ等の損傷が発生する可能性があるため、列 車の走行安全性に対する影響が懸念される。したがって, 軌道スラブに損傷が生じていない段階で、てん充層の欠 損状態を把握する必要がある。そのための非破壊検査手 法として,打音法(打音検査)²⁾による隙間の検知が試 みられてきた 3)。打音法とは、一般に、検査対象物を打 撃し、そこから発生する打撃音の清濁から、隙間の有無 を予測する検査手法である。既往研究3)では、実験的な 手法に基づき、音圧の共振振幅比の大小から隙間の有無 を判定する方法が提案された。一方、打撃音がどのよう な大きさや周波数特性(以後,打音特性と定義する)で あるとき, どのような欠損率や欠損形状(以後, 欠損状 態と定義する)となっているかについては明らかでない。

打音法の定量評価については、いくつかの既往研究^{4),} ^{5),7)} が存在するが、いずれも、打撃箇所直下にある空隙



図-3 てん充層の健全/欠損状態(てん充層上面図)

の検知を対象としている。一方,てん充層の場合, 図-3(b)のように,外縁部から欠損が拡大するため, 打撃箇所が健全であっても,外縁部の欠損状態によって, 打音特性が変化する可能性がある。ゆえに,スラブ軌道 に対して打音法を適用する際は,打撃箇所直下の欠損の 他に,外縁部の欠損形状が打音特性に与える影響につい ても考慮する必要があると考えられる。しかし,さまざ まな欠損状態を模した実物大供試体をすべて製作して, 実験的な検討を行うことは容易ではない。

このような場合に、数値解析を用いて、欠損状態に応じた、打音法のシミュレーションを行うことが有効であると考えられる。数値解析的手法による打音法のシミュレーションについては、既往研究 5.0.7 が存在する。しかし、これらは、コンクリートのみを対象としたものであり、スラブ軌道のように、CA モルタルとコンクリートが相互に接触するような構造物に対する妥当性について

*1 (公財)鉄道総合技術研究所 軌道技術研究部 軌道・路盤 研究員 修(工) (正会員) *2 (公財)鉄道総合技術研究所 軌道技術研究部 軌道・路盤 主任研究員 工修 (正会員) *3 (公財)鉄道総合技術研究所 軌道技術研究部 軌道・路盤 研究室長 工博 (正会員)

は、検証されていない。

そこで、本研究では、スラブ軌道の打音検査を対象と した数値解析の妥当性について検証することを目的に、 汎用数値解析ソフト LS-DYNA による音響・構造連成解 析ならびに実物大供試体による検証実験を行った。さら に、同解析を用いて、てん充層の欠損形状と打音特性の 関係について考察した。

2. 解析手法の妥当性検証

2.1 実物大供試体実験の概要

本研究では、検証実験として、図-4のスラブ軌道の 実物大供試体を用いて、打音試験を行った。なお、本供 試体は健全な状態を想定し、てん充層と軌道スラブの間 に隙間が存在しないものである。本実験では、軌道スラ ブ上面の中心部1箇所および隅角部4箇所をインパルス ハンマーで打撃し、発生した音圧の時刻歴応答をマイク ロフォンで計測した。打撃位置を図-5に示す。音圧の 観測位置については、打撃位置から50mm程度離れた位 置とした。さらに、得られた時刻歴応答をFFT処理する ことで周波数応答スペクトルを得た。なお、本実験では、 分析対象時間を320 msec、サンプリング周波数を5000Hz とした。また、インパルスハンマー、マイクロフォンお よびFFT 分析処理器の諸元は、文献³に従った。

2.2 解析手法

本研究では,汎用数値解析ソフト LS-DYNA を用いて, 音響・構造連成解析を行った。これは、弱連成型のマル チフィジックス解析手法の一つである。はじめに、構造 解析(過渡応答解析)を行い,速度の時刻歴応答を求め る。次に、これを FFT (高速フーリエ変換) 処理するこ とで、速度の周波数応答スペクトルを得る。さらに、こ れを境界条件として,音響解析を行い,音圧の周波数応 答スペクトルを得る。音圧の時刻歴応答については、周 波数応答を逆 FFT 処理することにより求める。なお,弱 連成とは、異なる現象の支配方程式を並行して解いてか ら,時間ステップごとに出力のやり取りを行うもので, 支配方程式を直接連立させてから解く強連成よりも弱い つながりで解くことから,弱連成の名称がつけられてい る。また、過渡応答問題の支配方程式である運動方程式 を式(1) に,音響問題の支配方程式である Helmholtz 方程 式を式(2) に、境界条件を式(3) にそれぞれ示す。なお、 真空(物質が全く存在しない空間)と音場の境界につい ては, 式(4) に示す Sommerfeld の放射条件に従った。

$$M\ddot{x} + C\dot{x} + Kx = F \tag{1}$$

ここで, *M* は質量行列, *C* は減衰行列, *K* は剛性行列, *F* は荷重ベクトル, *x* は変位ベクトルである。

$$\nabla^2 \boldsymbol{p}(\boldsymbol{r}) - k^2 \boldsymbol{p}(\boldsymbol{r}) + \boldsymbol{q}(\boldsymbol{r},t) = \boldsymbol{0}; \ k = \frac{\omega}{c} = \frac{2\pi f}{c}$$
(2)



図-5 検証実験および解析モデルにおける打撃/載荷位置

ここで, *p* は音圧, *q* は音源項, *r* は位置ベクトル, *t* は 時刻, *k* は波数, *ω* は角速度, *f* は周波数, *c* は音速で ある。

$$\frac{\partial \boldsymbol{p}(\boldsymbol{r})}{\partial \boldsymbol{n}} = -i\omega\rho\boldsymbol{v}_{\boldsymbol{n}} = -2i\pi f\rho\dot{\boldsymbol{x}}_{\boldsymbol{n}} \tag{3}$$

ここで、n は外向き単位法線ベクトル、 ρ は媒質密度、 v_n は過渡応答解析で得られた速度ベクトルを表す。

$$\lim_{R \to \infty} \sqrt{R} \left(\frac{\partial \boldsymbol{P}}{\partial R} + ik\boldsymbol{P} \right) = \boldsymbol{0}, R = |\boldsymbol{r}_p - \boldsymbol{r}|$$
(4)

ここで, **P** は音圧, *i* は虚数単位, *k* は波数, *r_p* は境界 面上に位置する点の位置ベクトル, *r* は音圧観測点の位 置ベクトルである。式(4) は, 音場と真空の境界が無限遠 の境界面に存在することを意味する。

2.3 解析モデル

本解析では、新幹線用スラブ軌道を想定したモデルで 計算した。解析モデルは、3次元六面体(一部、3次元 五面体)のソリッド要素で、下から順に、コンクリート 道床、てん充層、軌道スラブからなる線形弾性体の3層 構造となっている。なお、本研究は基礎的な検討である ため、鉄筋については省略した。図-6に解析モデルを、 表-1 に節点数、要素数および寸法値を示す。各層の境

界面での接触判定に際しては、ペナルティ法を用いた。 このとき、ペナルティ係数を一般に用いられる値である 1.0とした。また、各層の静止摩擦係数、減衰定数および 材料物性値については、文献^{8,9}に従い、**表**-2の通り 定めた。拘束条件については、コンクリート道床下部の 鉛直方向のみを拘束した。載荷位置については、図-5の 中心部および隅角部1とした。このとき、載荷位置の要 素に面荷重¹⁰⁾を鉛直下向きに、荷重値1000 N、載荷時 間 0.40 msec で載荷した。なお、荷重値および載荷時間に ついては、2.1の実験結果を参考に設定した.音圧観測点 の位置については、軌道スラブ上面から鉛直上向きに 5mm,載荷位置から長手方向に50mm離れた箇所とした。 荷重曲線を図-7に、音圧観測点を図-8に示す。また、





図-6 検証用解析モデル

図一8 音圧観測点(短手方向側面)

表一1	要素数·	節点数およる	検証用解析モデル		
		要素数	節点数	寸法 (mm)	

図一7 荷重曲線

コンクリート道床	2500	3978	$2540 \times 4930 \times 200$
てん充層	2336	3276	$2340 \times 4930 \times 50$
軌道スラブ	4672	6210	2340 × 4930 × 190

表一2 材料物性値および静止摩擦係数				
	コンクリート道床	軌道スラブ	てん充層(CA モルタル)	空気(媒質)
密度 ρ (kg/mm ³)	2.3×10 ⁻⁶	2.3×10 ⁻⁶	1.7×10^{-6}	1.2×10 ⁻⁹
音速 c (mm/s)				3.4×10^{5}
ヤング率 E (N/mm ²)	2.64×10^{4}	3.10×10^{4}	1.26×10^{3}	—
ポアソン比 v	0.17	0.17	0.35	—
静止摩擦係数 μ	上面 0.5	下面 0.3	上面 0.3 下面 0.5	_
減衰定数 h(%)	3.0		—	

検証実験と同様、分析対象時間を 320 msec、サンプリン グ周波数を 5000Hz とした。

2.4 実験結果および解析結果

検証実験の結果、音圧の時刻歴応答(図-9)ならびに 音圧の周波数応答(図-10)を得た。なお、隅角部の実 験結果については、隅角部1のみ記載する。また、周波 数応答については, 共振振幅比³⁾および卓越周波数で評 価した。ここで、共振振幅比とは、任意の周波数におけ る音圧の応答値を、同値の周波数における打撃力の応答 値で除したもので, 打撃力の大小による影響を低減する ために用いられる。共振振幅比の定義式を式(5)に示す。

(5)A = P/Fここで, A は共振振幅比, P は音圧の周波数応答, F は 打撃力の周波数応答である。

なお,本研究では,卓越点に対応する周波数を卓越周 波数とし、低い順に、1次、2次……卓越周波数と定義 する。また、ここでは、応答値の最小値との比が 5.0×103 を超えた箇所を卓越点とした。

さらに、数値解析から、音圧の時刻歴応答(図-11) ならびに音圧の周波数応答(図-12)を得た。

はじめに、音圧の時刻歴応答について、図-9から、 実験値では、隅角部1での音圧が中心部よりも著しく大 きいことが分かった。これは、隅角部2~隅角部4でも 同様であった。こうした事象の原因については、供試体 の施工時に生じた微細な隙間の影響が考えられる。一方, 解析値については、図-11から、中心部での音圧が隅角 部よりもやや大きくなったが、実験値のような顕著な差 はみられなかった。音圧値については、中心部・隅角部

ともに、実験値よりも小さくなった。これらの解析結果 について,以下考察した。

第一に,実験値よりも応答値が小さいことについて, 本研究の解析モデルは、1つの要素に面荷重を与えるも のであり、打撃物からの衝撃による影響を考慮していな いことが要因の一つとして考えられる。第二に、中心部 の方が隅角部よりも応答値が大きくなったことについて は、接触面に作用する粘性減衰が、軌道スラブのたわみ 振動に影響している可能性が要因の一つとして考えられ る。

つぎに、音圧の周波数応答について、図-10から、実 験値の1次卓越周波数は、中心部で366Hz、隅角部1で 344 Hz (隅角部2:369 Hz, 隅角部3:366 Hz, 隅角部 4:356Hz) であった。さらに、図-12から、数値解析 の1次卓越周波数は、中心部で352Hz、隅角部で357Hz であった。これらから、1次卓越周波数は、実験値およ び解析値で概ね等しいことを確認した。

以上から,本検証で用いた音響・構造連成解析は,音 圧の大きさの評価については課題が残るが、周波数特性 の評価を行うには、有効な手法であると考えられる。上 述の検証から,本研究では,音響・構造連成解析を用い て, てん充層の欠損形状と音圧の周波数応答との関係に ついて考察した。

3. てん充層の欠損形状に関する検討

3.1 てん充層の欠損モデル

本解析では、2章の解析モデルに基づいて、てん充層 の欠損形状に関する検討を行った。本検討では、てん充



層の隅角部および側面部を深さ 25 mm だけ欠損させた モデルで計算した。図-13 に解析モデルの例を示す。な お、本研究では、簡単のため、欠損厚さを一様とした。 荷重曲線、載荷時間および材料物性値については、2.3 の 計算条件に従った。

3.2 てん充層の欠損パターン

本解析では、欠損状態および載荷位置について、次の (1),(2),(3)に示す検討パターンに応じて計算した。

(1) 欠損率を変化させた場合

てん充層の欠損率と打音特性の関係について考察する ために、図-14に示すように、てん充層の欠損率を変化 させたモデル(Case 1-A, Case 1-B, Case 1-C)で解析し た。このとき、載荷位置は、図-5と同じ箇所(中心部, 隅角部1(以降,隅角部))とした。表-3に各ケースの 欠損面積および欠損率を示す。

(2) 欠損率一定で欠損形状のみを変化させた場合

てん充層の長手方向の欠損形状と打音特性の関係に ついて考察するために、図-15に示すように、欠損率(欠 損面積)が一定の条件の下で、欠損形状を変化させたモ デル(Case2-A, Case2-B)で解析した。このとき、 Case 2-A は隅角部のみ欠損、Case2-B は隅角部および長 手方向が欠損しているものとする。打撃位置は、図-5と 同じ箇所(中心部、隅角部)とした。表-4 に各ケース の欠損面積、欠損率および欠損箇所を示す。



図-14 欠損形状: Case 1-A, Case 1-B, Case 1-C

■てん充層(健全部) ■てん充層(欠損部) (単位:mm)

2130 2130 てん充層 (a) Case 2-A (b) Case 2-B

図ー15 欠損形状: Case2-A, Case2-B

ま2 ヶ埍西	i き レ ケ 指 家 Coco 1	A Coso 1 B Coso 1 C
A − 5 人頂面	I頂C 入頂牛 Gase I	A, Case I-D, Case I-C

Case	1-A	1-B	1-C	
欠損面積 (mm²)	1.4×10^{6}	2.6×10^{6}	3.9×10 ⁶	
欠損率 (%)	12.3	22.8	34.2	

<u>表-4 欠損面積,欠損率および</u>欠損箇所: Case 2-A, Case 2-B

Case	2-A 2-B			
欠損面積 (mm ²)	1.9×10^{6}			
欠損率 (%)	16.7			
欠損箇所	隅角部のみ	隅角部および長手方向側面		



図-19 解析結果: Case 3-A ~ Case 3-E

(3) 載荷位置を移動させた場合

載荷位置と打音特性の関係について考察するために, 欠損率が一定でかつ欠損形状が同一の条件の下で、載荷 位置を変化させたモデル (Case 3-A, Case 3-B, Case 3-C, Case 3-D, Case 3-E) で解析した。載荷位置を図-16 に, 表-5 に各ケースの欠損面積,欠損率および載荷位置の 座標を示す。

4. 解析結果

4.1 解析結果の評価方法

本解析では,荷重値 1000N,載荷時間 0.40 msec で統一 したため、共振振幅比ではなく、音圧の周波数応答で評 Case 1-A ~ Case 1-C を図-17 に, Case 2-A, Case 2-B を

はじめに、図-17 (a) から、中心部に載荷したとき、 1 次卓越周波数については, Case1-A: 270Hz, Case1-B: 201Hz, Case1-C: 152Hz となり、欠損率が高くなるほど、 1次卓越周波数が低下することを確認した。さらに,

Case 1-B で 3 次の卓越点を, Case 1-C で 4 次の卓越点を それぞれ認めた。また、Case 1-A~Case 1-Cのすべての ケースにおいて、欠損がない場合の1次卓越周波数であ る 360 Hz 付近において, 卓越点が存在することを確認し た。

つぎに、同図(b)から、隅角部に載荷したとき、1次 卓越周波数は, Case 1-A: 270 Hz, Case 1-B: 206 Hz, Case 1-C: 152 Hz となり、中心部に載荷した場合の1次卓越周波 数の帯域とほぼ一致していることが分かった。一方,2

次以上の卓越点については,中心部に載荷した場合と比 較すると,不明瞭であった。

(2) 欠損率一定で欠損形状のみを変化させた場合

はじめに、図-18 (a) から、中心部に載荷したとき、 Case2-A、Case2-B のいずれも、欠損がない場合の1次卓 越波数である 360 Hz 付近での卓越点 (Case 2-A: 352 Hz、 Case 2-B: 357 Hz) が認められた。一方、1次卓越周波数 については、Case 2-A: 167 Hz, Case 2-B: 201 Hz となり、 Case 2-B の方が 30 Hz ほど高いことが分かった。

つぎに、同図(b)から、隅角部に載荷したとき、1次 卓越周波数は、Case 2-A: 167 Hz, Case 1-B: 211 Hz となり、 Case 2-B の方が、40 Hz ほど高いことが分かった。

(3) 載荷位置を移動させた場合

図-19から,1次卓越周波数は,Case 3-A: 201 Hz, Case 3-B: 270Hz, Case 3-C: 147Hz, Case 3-D: 201Hz, Case 3-E: 206Hz となり,健全な場合と比較すると,1次 卓越周波数が100~200 Hz ほど低いことが分かった。さ らに、2次以上の卓越点の帯域は、欠損がないときに、 中心部を打撃した際の1次卓越周波数である360 Hz 付 近と一致する(Case 3-A: 357Hz, Case 3-B: 357 Hz, Case 3-C: 357 Hz, Case 3-D: 357Hz, Case 3-E: 352 Hz)ことを確認 した。なお、Case 3-B において、201 Hz の帯域で、山な りになっている箇所を認めた。これは、本研究で定義し た卓越点には該当しないが、Case 3-C を含めた、他の4 つのモデルの卓越点の帯域と一致する。このことから、 載荷位置の移動に伴って、応答値が増大する可能性があ ると考えられる。

4.3 考察

解析結果から、スラブ軌道を対象に、打音検査を行う 際は、以下に示す事象が予想される。

(1) てん充層に欠損がなく健全な場合

本解析と同じ寸法の軌道スラブであれば、1次卓越周 波数は360Hz前後となる。また、2次以上の高次の卓越 は不明瞭となる場合がある。

(2) 打撃箇所直下のてん充層が欠損している場合

健全な場合よりも、1次卓越周波数が100 Hz ~ 200 Hz 程度低下する。また、2次以上の卓越点は不明瞭となる 場合がある。

(3) 打撃箇所直下のてん充層は健全だが、周辺のてん 充層が欠損している場合

(2) と同様,1次卓越周波数の低下が生じる。また, 360 Hz 付近の帯域で,高次の卓越点が認められる場合が ある。

5. まとめ

本研究では、スラブ軌道を対象とした打音法の数値シ

ミュレーションの妥当性について検証することを目的に, 音響・構造連成解析ならびに実物大供試体による検証実 験を行った。その結果,本解析は,音圧の周波数応答に ついて評価するのに有効であることが示された。さらに, 本解析を用いて,てん充層の欠損状態と音圧の周波数応 答の関係について検討した。その結果,てん充層の欠損 状態によって,周波数応答が変化することを確認した。 なお,本解析では,ハンマーから受ける衝撃や,施工時 に生じる微小な隙間による影響については考慮していな い。今後の課題として,それらに関しても検討する必要 があると考える。

参考文献

- 高橋貴蔵, 渕上翔太, 谷川光, 吉川秀平, 桃谷尚嗣: スラブ軌道てん充層の大断面補修工法の開発, 鉄道 総研報告, 2016
- 2) 魚本健人,伊東良浩:打音法によるコンクリートの 非破壊検査,コンクリート工学論文集,第7巻第1 号,1996
- 3) 高橋貴蔵,小滝康陽,桃谷尚嗣,板倉真理佳:打音 試験による鉄道用軌道スラブ底面の隙間の評価に 関する基礎的研究,コンクリート構造物の非破壊検 査シンポジウム,2018
- 鎌田敏郎,淺野雅則,国枝稔,六郷恵哲:コンクリート表層部欠陥の定量的非破壊検査への打音法の 適用,土木学会論文集,No.704,V-55,65-79,2002
- 5) 園田佳臣,中山歩,三好茜:音響解析を用いた回転 式打音検査法の診断メカニズムに関する基礎的研 究,構造工学論文集 Vol.54A, 599-606, 2008
- 三好茜,園田佳臣,中山歩,吉田直昭:回転式打音 検査によるコンクリート構造物の欠陥状態に関す る解析的研究,コンクリート工学年次論文集, Vol. 30, No. 3, 1723-1728, 2008
- 小池耕太郎,井山徹郎,野内彩可,村上祐貴:コン クリートの内部欠陥の深さが打音特性に及ぼす影響,コンクリート工学年次論文集, Vol. 37, No. 1, 2015
- 8) 高橋貴蔵,桃谷尚嗣,長沼光:スラブ軌道てん充層の疲労寿命に関する研究,コンクリート工学年次論 文集, Vol37, No. 2, 619-625, 2015
- (公財)鉄道総合技術研究所:付属資料 10-2 減衰の 決定方法と決定例,鉄道構造物等設計標準・同解説 耐震設計,丸善出版,2012
- John O. Hallquist, BOUNDARY AND LOADING CONDITIONS, LS-DYNA Theory Manual, 23.1-23.4, Livermore Software Technology Corporation, 2006