論文 フレッシュコンクリートの電気的特性と振動伝播特性を利用した充 填と締固め振動の検知に関する研究

山田 勉*1·海野 雄士*2·伊代田 岳史*3

要旨:山岳トンネルの覆工コンクリート打込み時に目視困難となる天端部の充填状況および締固め程度をリ アルタイムに監視することを目的に、フレッシュコンクリートの電気的特性と振動伝播特性を利用したシー ト状センサを考案し、適用性を確認するための基礎的実験を行った。その結果、電気的特性の違いにより、空 気、ブリーディング水およびフレッシュコンクリートを識別することで、コンクリートの充填判定が可能と 考えられた。また、締固め時にバイブレータ振動部からフレッシュコンクリートへ伝播する振動の周波数お よび振幅が捉えられる可能性が示された。

キーワード:シート状センサ,覆エコンクリート,充填,締固め,電気的特性,振動伝播特性

1. はじめに

山岳トンネルの覆工コンクリートは、坑内にセントル (移動式型枠)を設置し、吹付けコンクリート面に敷設 された防水シートとセントル面板の間にコンクリートを 打ち込んで構築される。側壁および肩部は、セントルに 設けられた検査窓を利用して一般的なコンクリート構造 物と同様に目視しながら打込みおよび締固めを行う。一 方, 天端部 (アーチ部) は, 検査窓を閉じて吹上げ方式 による打込みとなるため、充填・締固めの目視確認が困 難である。このため、天端部の充填完了は、コンクリー トの予定数量と実施数量の比較, 妻型枠(通常, 木矢板) の隙間からのブリーディング水やモルタルの流出程度等 をもとに判断している。また、天端部の締固めは、天端 引抜式バイブレータ等の特殊なバイブレータを用いる事 例が多くなっているが,所定のスピードで引き抜く等の 対応にならざるを得ず、十分な振動が覆エコンクリート 背面まで伝播したか否かは目視確認することはできない。 これらの施工条件が原因で、覆工コンクリート天端部背

面への空洞や脆弱部の形成,コールドジョイントの発生 および色むら等の品質上の問題が生じる場合があった。

このような背景から、コンクリートの充填・締固めを 監視するセンサが利用される事例が多くなっている。充 填を検知するセンサには, 電極間の放電過程の変化を利 用する方法¹⁾、ケーブル間の静電容量の変化を利用する 方法²⁾,およびダイオード端子間の光検出を利用する方 法³⁾等がある。充填および締固め双方を検知するセンサ には, 圧電セラミックス製の振動デバイスを利用する方 法4 がある。しかしながら、これらのセンサはいずれも 特定点を監視するものであり、覆工コンクリートのよう に打込みスパン全長(例えば, 10.5m)を監視するには, 天端の防水シートに多数のセンサを線状または面状に設 置するとともに、センサから分析機器まで信号を送るた めのケーブルを並列多重に配線・固定する煩雑な作業が 必要となる等の問題があった。このため、打込みスパン 全長を監視するようなセンサ配置は行われていないのが 実情である。





*1 戸田建設(株) 本社土木技術営業部技術2課 課長(正会員)

*2 ムネカタインダストリアルマシナリー(株) 戦略企画室 室長

*3 芝浦工業大学 工学部土木工学科教授 博士(工学) (正会員)

本研究では、複数の充填・締固め振動検知部および配 線を全てシート状基材に集約し、打込みスパン全長の充 填および締固め状況を監視する図-1のセンサ(以下, 本センサという。)を考案し、適用性を確認するための基 礎的実験を行った。

2. 本センサの概要

本センサに求める基本的機能は、コンクリートの充填 および締固め双方を監視することである。充填および締 固めの検知原理は、後述する別々の原理を用いている。 図-2に本センサの断面図を示す。厚さ0.1mm 程度のシ ート状基材の両面を利用し、コンクリートと接する側に 充填検知部、防水シートに接着する側に締固め振動検知 部がそれぞれ配置されている。なお、用途に応じて充填 検知部のみ配置して使用することも可能である。

各検知部および配線は、シート状基材上に厚さ0.01mm オーダーの薄膜技術により形成されている。配線は、シ ート状基材の防水シート側へ全て集約し、接着層兼絶縁 層(厚さ0.4mm)で被覆している。これにより、写真-1に示すように検知部と配線が一体型のコンパクトな形 態(厚さ1mm 未満,幅50mm 程度)となり、従来のセン サに比べて、センサ設置作業が容易になっている。

写真-2に覆エコンクリート天端部における本センサ の設置状況を示す。打込みスパンあたり最大11点の充填 および締固め振動検知部を配置することにより,広範囲 をまとめて監視できる。各検知部からの信号は、1本のケ ーブルを介して写真-3のデータレコーダに取得され、事 前に設定した閾値に基づき、図-3のシステムでコンクリ ートの充填状況および締固め程度が推定される。なお、 上記では最大11点としたが、検知部を密に配置すること で面的な監視が可能である。

3. 充填検知機能

3.1 充填物の識別

覆エコンクリートの打込みでは、天端部の打上がり面 に多量のブリーディング水が集積される場合がある。ブ リーディング水の滞留は、天端部背面の空洞や脆弱層形 成の原因となるため、妻側へブリーディング水を排出す るまで打込みを継続しなければならない。したがって、 充填検知機能に求められるのは、空気、ブリーディング 水およびフレッシュコンクリートの3種類の識別である。 3.2 充填検知の原理

フレッシュコンクリートの液相やブリーディング水 には、セメントから溶出したCa²⁺, Na⁺, K⁺等の陽イオン とOH⁻等の陰イオンが存在する。フレッシュコンクリー ト等に電圧を印加すると、これらのイオンがキャリアと なり電気的に導電性を示すと考えられる。そして、練混





写真-1 センサ形態(接着層なし)



写真-2 センサ設置状況



ぜから凝結の始発前後までは、電気伝導率が経時的に増 大することが報告されている⁵。したがって、電気的特性 を測定することで、覆工コンクリート天端部の充填状況 を把握できると考えた。

図-4に充填検知部概要図を示す。充填検知部は基材 に並列配置した2つの電極で構成することとした。打込み により電極間が空気から最終的にコンクリートで満たさ れていく様子を電極間のインピーダンスの変化として把 握しようとするものである。

3.3 充填検知に関する室内実験

水セメント比が電気的特性に及ぼす影響を調査する ために、模擬ブリーディング水、フレッシュモルタルお よびフレッシュコンクリートを用いて実験を行った。表 -1に実験条件,表-2にコンクリートの計画配合を示す。 モルタルとブリーディング水の水セメント比については、 電気的特性に及ぼす影響を確認するために幅広く設定し た。ただし、ブリーディング水は採取可能な範囲とした。



図-4 充填検知部概要図(コンクリート側)

種別	W/C(%)	使用セメント	測定方法	
模擬ブリーディング水 (上澄み水)	50, 55, 60, 70, 100	普通ポルトランド	インピーダンス アナライザ (1kH, 5Vrms) および	
モルタル (S/C=3.0)	30, 40, 50, 55, 60, 70, 100	(密度3.16g/cm ³)		
コンクリート	58.2, 63.8, 68.3	高炉セメントB種 (密度3.04g/cm ³)	本センサ	

表-1 実験条件

表-2 コンクリートの計画配合

呼び方	W/C	s/a	単位量 (kg/m ³)				
	(%)	(%)	W	С	S	G	Ad
18-15-20BB	68.3	48.4	173	253	879	982	2.53
21-15-20BB	63.8	47.5	173	271	855	990	2.71
24-15-20BB	58.2	46.4	174	299	824	996	2.99

C:高炉セメントB種,密度3.04 g/cm³
 S:砂,表乾密度2.60 g/cm³
 G:砕石,表乾密度2.72 g/cm³
 Ad:AE減水剤(遅延形I種)

これらの試料を写真-4のプラスティック製容器(幅145 ×215mm,高さ160mm)に高さ50mmまで投入し,インピ ーダンスアナライザ(HIOKI製,IM3570)および本セン サを用いて電気的特性を測定した。なお、インピーダン スアナライザは本センサによる測定結果の妥当性を評価 するために用い,測定周波数1kHzおよび測定信号レベル 5Vrmsとしてインピーダンスを測定した。本センサは電 極間のインピーダンスに代えて電圧として出力するが、 アナログ信号はプログラム上で扱えないことから、電圧 の最大設定値(5V)を10ビット(1,024)で分割したとき の相対値として変換した無次元データ(以下,電圧デジ タル信号という。)を出力する。

図-5にインピーダンスアナライザによる測定結果, 図-6に本センサによる測定結果を示す。インピーダンス および電圧デジタル信号は、コンクリートが最も高く、 次にモルタル、模擬ブリーディング水の順となった。こ れらの比較において、電気的特性に及ぼす水セメント比



写真-4 充填検知に関する室内実験状況





の影響は小さく,骨材の単位量の影響が大きい。すなわち,電気的特性は骨材の存在により大きく変化すると考えられる。この結果は,コンクリートとセメントペーストの電気抵抗値を比較した既往の研究結果^のとも整合する。なお,同図には示していないが,空気のインピーダンスは480MΩでフレッシュコンクリートの10⁶倍,空気の電圧デジタル信号は930でフレッシュコンクリートの約3.2~3.8倍であった。これらの結果は,空気,ブリーディング水およびフレッシュコンクリートを識別するための閾値設定が可能であることを示している。

3.3 充填検知に関する現場実験

トンネル工事現場において,覆工コンクリート天端部 の充填状況を本センサで監視した。表-3にコンクリート の計画配合,図-7にセンサ設置状況図,図-8に電圧デ ジタル信号の経時変化を示す。図-8のCH1はラップ側, CH6は中間部,CH11は妻側の充填検知部を表している。 吹上げ口からの打込みに切り替え,最初に吹上げ口近傍 のCH1にコンクリートが接してから64分経過後,妻側の CH11にコンクリートが到達した様子が確認できる。中間 のCH6の電圧デジタル信号が上下しているのは,締固め によるコンクリート沈降の影響である。なお,コンクリ ートの電圧デジタル信号が図-6では246~288に対し,図 -8ではおおよそ300~400となっているのは配線の材料 仕様の変更等に伴うものである。また,実験を行った現 場はトンネル軸方向4%の下り勾配(ラップ側が妻側より も高い)での打込みとなり,ブリーディング水が妻側へ







自然に流れ出る状況であったため、ブリーディング水を 示す電圧デジタル信号(仕様変更後の実験を踏まえて100 以下に設定)は検知されていない。

いずれの充填検知部においても最初にコンクリート と接触したと推定される電圧デジタル信号に比べて,打 込み完了時の電圧デジタル信号は若干低下していた。各 充填検知部に最初にコンクリートが接触したときは,型 枠内のコンクリートが流動している状態で天端部背面ま で十分な圧力が加えられていない。一方,打込み完了時 は、妻側までコンクリートが充填された後にさらに圧入 を行い,天端部背面まで圧力が伝達された状態である。 この現象は、フレッシュコンクリートに作用する圧力が 電気的特性に影響を及ぼすことを示唆している。今後, このメカニズムを明らかにするための検討を行う予定で ある。

4. 締固め振動検知機能

4.1 締固め振動の検知

コンクリートの締固めに用いる棒状バイブレータの 周波数には200~240Hz程度の高周波が用いられている。 既往の研究によれば、棒状バイブレータからの振動がフ レッシュコンクリート中を伝播しても周波数はほとんど 変化しないが、振幅は減衰することが報告されている⁷⁾。 したがって、このような特徴を有する締固めに有効な振 動を捉える必要がある。

表-3 コンクリートの計画配合

販売で影士	W/C	s/a	単位量 (kg/m ³)					
呼びり	(%)	(%)	W	С	S	G	Ad	
27-18-25N	51.0	46.0	170	333	817	962	3.00	

C:普通セメント、密度 3.15 g/cm³
 S:砂,表乾密度 2.62 g/cm³
 G:砂利,表乾密度 2.62 g/cm³
 Ad:高性能AE減水剤(標準形 I 種)



図-9 締固め振動検知部概要図(防水シート側)

4.2 締固め振動検知の原理

締固め振動検知部は、外力(ひずみ)を与えることで 電気が発生するという圧電体の特性を利用する。従来の 圧電体は形状や材質等が限られていたが、スプレーコー ティング⁸⁾またはペースト塗布等の技術により、薄膜か つ任意形状の圧電体(圧電膜)の形成が可能になった。 図-9に締固め振動検知部概要図を示す。圧電膜を薄膜電 極で挟んだ圧電素子を締固め振動検知部として用い、バ イブレータ振動部から発振された振動を捉えて電圧を発 生させ、その周波数、振幅および時間をもとに締固め程 度の目安を提示する。

4.3 締固め振動検知に関する室内実験

(1) 予備的実験

写真-5に小型型枠を用いた実験状況を示す。小型の 木製型枠(幅300×300mm,高さ500mm)の高さ400mmの 位置に棒状バイブレータ挿入孔付きの蓋を設置し,その 下側に防水シート(厚さ0.8mm)を敷設し,覆エコンクリ ート天端部を簡易的に模擬した。振動測定に用いる本セ ンサは締固め振動検知部が1箇所のプロトタイプとし,防 水シートに貼り付けた。フレッシュモルタル

(W/C=60.0%, S/C=3.0)を木製型枠に投入後,棒状バイ ブレータ(振動部直径 φ 52mm,インバータの出力周波数 200Hzに設定)を挿入・加振し伝播する振動を測定した。



写真-5 小型型枠を用いた実験状況



図-10に本センサの締固め振動検知部が出力した電 圧の波形を示す。あらかじめ設定した棒状バイブレータ の周波数である約200Hz(周期5.0ms)の波形が確認され た。したがって、本センサにより棒状バイブレータの振 動を捉えられる可能性があると考えられた。なお、本セ ンサによる出力電圧の周波数は、200Hz付近以外にも離 散的に複数確認された。これらの周波数は、棒状バイブ レータ振動部の内蔵モータや周辺の電子機器等に起因す る電磁ノイズと推定された。そこで、締固め振動検知部 および配線を包含する図-4の共通電極(シールド電極) の配置やフィルタの設定により電磁ノイズ低減を図るこ ととした。

(2) 実規模実験

写真-6に実規模型枠を用いた実験状況を示す。長尺の木製型枠(幅400mm,高さ500mm,長さ10.5m)の内側の側面に防水シート(厚さ0.8mm)と透水性緩衝材(厚さ3mm)を敷設し,覆エコンクリート天端部を実規模で 模擬した。振動測定に用いる本センサは締固め振動検知 部(長辺60mm,短辺10mm)を11箇所設けた長尺タイ プとし,側面の防水シートの中間高さ付近に貼り付けた。 表-4のフレッシュコンクリートを木製型枠に投入後, 棒状バイブレータ(振動部直径 φ52mm,インバータの 出力周波数200Hzに設定)の挿入位置を順次変えて加振

表-4 コンクリートの計画配合

また。	W/C	s/a	単位量 (kg/m ³)					
呼び方	(%)	(%)	W	С	S	G	Ad	
24-15-20BB	56.0	47.4	172	308	838	949	3.08	

C:高炉セメントB種,密度3.04 g/cm³
S1:砕砂,表乾密度2.58 g/cm³
S2:石灰砕砂,表乾密度2.67 g/cm³
S3:細目砂,表乾密度2.58 g/cm³
G1:砕石,表乾密度2.62 g/cm³
G2:石灰砕石,表乾密度2.69 g/cm³
Ad:AE減水剤(標準形I種)



写真-6 実規模型枠を用いた実験状況

し、各締固め振動検知部へ伝播する振動を測定した。

図-11~図-13 に棒状バイブレータ中心部と締固め 振動検知部との離隔が 30mm, 100mm, 300mm のときに 本センサの締固め振動検知部が出力した電圧の波形を示 す。いずれの離隔においても出力電圧の周波数は約 180Hz (周期 5.5~5.6ms)であり,離隔による低下は認め られなかった。振動部の周波数 (200Hz)と比べて低下し たのは,振動部内の偏心錘の高速回転によって生じる振 動部の回転運動がコンクリートの抵抗を受け,角速度が 低下したことが原因と考えられる。また,離隔が大きく なるにしたがい,電圧振幅は減衰した。この減衰の程度 は配合によって異なると考えられるため,複数の配合を 用いた実験に供しいずれの配合においても振動が捉えら れる締固め振動検知部のアスペクト比(長辺/短辺)お よび面積を検討する必要がある。なお,予備的実験と同





様に出力電圧の周波数は複数確認されたが,離隔による 電圧振幅の減衰が認められない周波数帯や振動部の周波 数よりも大きい周波数帯は電磁ノイズ等の考慮すべきで ないものと考えられる。現在,これらの結果を踏まえて 改良した本センサを現場適用し,感度および電磁ノイズ 低減効果を確認中である。

5. まとめ

本センサについて適用性を確認するために実施した 今回の基礎的実験により,以下の知見が得られた。

- (1) 導電性は、ブリーディング水、フレッシュコンクリート、空気の順に低下する。電気的特性をもとに、これらの識別が可能である。
- (2) 薄膜の圧電素子を用いて、バイブレータから伝播する振動を捉えることが可能である。ただし、電磁ノイズを低減する対策が必要である。

今後は,測定データを拡充しコンクリートの充填状況 および締固め程度推定の信頼性を高めていく予定である。

参考文献

- 平田隆祥, 十河茂幸「電圧印加方式によるコンクリ ートの充填感知に関する研究」コンクリート工学年 次論文報告集, Vol.18, No.1, 1996
- 藤倉裕介「静電容量の変化によるコンクリートの打込みから硬化過程の水分量評価と施工時の品質管理手法に関する検討」コンクリート工学年次論文集, Vol.34, No.1, 2012
- 3) 坂井吾郎、万木正弘、坂田昇、岩城実「品質保証を 考慮した高流動コンクリートの施工について」コン クリート工学年次論文集, Vol.17, No.1, 1995
- 4) 佐野清史,安田正雪,高橋宏治,坂井孝,金子稔「振動を利用したコンクリートの打込み・締固め検知システムに関する基礎実験」土木学会第58回年次学術講演会,V-424,2003
- 5) 阿保寿郎,松田浩朗,松元和伸,平間昭信,寺澤正 人「電気的な特性値を用いたコンクリートの凝結の 進行の把握に関する基礎実験」土木学会第65回年 次学術講演会,VI-508,2010
- 6) 太田真帆,伊代田岳史「電気抵抗値によるコンクリート硬化判定技術の検討」第5回コンクリート構造物の非破壊検査シンポジウム,2015
- 7) 岩崎訓明,坂本信義「コンクリート中における内部 振動機の振動の伝播特性」土木学会論文集,第 402 号/V-10, 1989
- スプレーコーティングに関する技術情報: https://www.munekata.co.jp/eh/method.html#s01(閲覧 日 2019年12月11日)