科学研究費助成事業

研究成果報告書



研究成果の概要(和文):本研究は加速度応答計測に基づく橋梁車両重量計測手法を構築した.コンクリート床版の活荷重応答は局所的な応答であるがゆえ,主構造と比較して応答周波数領域が高い.そのため,一般的な加速度計を用いても比較的精度良く記録できる周波数領域を対象として使用できる.加速度記録は2回の積分処理 を経て変位応答記録へと変換される.このとき,数値のドリフトを避けるため,カルマンフィルタを適用した. カルマンフィルタをコントロールする3つのパラメータは,変位計を用いた床版のたわみ計測記録と最も近い結果となるパターンを用いた.加速度BWIMの結果,車両速度が比較的速くない状況において良好な重量算出が可能 となった.

研究成果の概要(英文): This study developed acceleration-response based Bridge Weigh-In-Motion (BWIM). The acceleration responses of concrete deck slab due to Live-load in the frequency domain is higher than those of beam; therefore, generic accelerometers can be applied for the developed BWIM. Acceleration records are converted to deflection data with twice trapezoidal integration process. Drift of the base line and noise effects in the process of integration were eliminated by Kalman filter. Three parameters that control the Kalman filter were determined with the integrated deflation data. The integral calculation was performed for each parameter change, and a parameter combination showing the calculation result which had been the closest to the real RC deck's deflection among them was used. The calculated slab deflection results showed the good agreement with the records of displacement meters. The acceleration-response based BWIM results showed the good results when in not high speed.

研究分野:土木工学

キーワード: 車両重量 加速度応答 簡易計測

1. 研究開始当初の背景

重量車両の高頻度通行を原因として重交通 路線を中心に疲労損傷が生じている.原因と なる重量車両の交通実態を把握する手法は大 きく分けて2手法が存在する.1つは,通行 料金を徴収するゲートにおいて舗装内部ある いは舗装直下に敷設された軸重計測システム であり,もう1つは,橋梁の活荷重応答から 車両重量を算出する Bridge-Weigh-In-Motion(以下 BWIM と称する)である.

BWIM は、橋梁部材に設置したひずみゲー ジから取得できる活荷重ひずみを利用するも のであり,路面の工事を必要としないために, 準備から測定に至るまで、交通流を妨げない ことが利点である.しかしながら BWIM は主 にひずみゲージを利用して橋梁の応答を定量 化するため、ひずみゲージの設置やリード線 の配線等、設置に時間と労力を要するといっ た欠点があるほか、計測時にはデータ記録用 デバイス用外部電源の確保も考慮しなければ ならない. さらに, ひずみゲージの設置には 層状に塗布された塗膜を除去するため, BWIMの計測終了後には塗装の再施工をする 必要があるなど、計測上の点において労力が 大きい.よって、より簡易に実施できる手法 の開発が求められる.

2. 研究の目的

本研究はひずみ計測と比較して計測労力が 大幅に低減できる加速度計測に着目する.重 量車両が通行する際に生じる橋梁部材の加速 度応答を基に通行する車両重量を算定する手 法を提案する.

3. 研究の方法

橋梁の応答で荷重値と線形関係にあるのは たわみ量である.従って車両通行時に車両の 位置とたわみ量を把握することで,車両重量 を算出できる.加速度計測から変位応答を算 出するプロセスを経ることで,車両重量算出 に至る.

一般的に活荷重たわみが最も大きく生じるのはスパン中央部である.ただし、スパン中央部のたわみは橋梁の全体挙動に基づくため、車両の進入から退出まで応答が生じる.すなわち応答開始から応答が収束するまでの時間が長く、スパン 30m 程度の一般的な橋梁でいえば、応答が開始から収束するまで1秒以上の長周期変位動、すなわち低周波振動となることが多い.加速度計測において、1Hz 未満の低周波振動応答を計測することは計測精度の点で短所となり得る.そこで本研究は影響線長の短い床版応答の加速度応答を利用する.

図-1に対象橋梁の平面図と設置したセンタ ーの位置を示す.橋長 36.0m,幅員 9.2m,車 線数 2, RC 床版 4 主桁鋼鈑桁橋梁,単純支持 形式である.加速度センサは橋梁端部付近の 床版下面に1車線あたり2箇所設置した.こ れらの応答時間差をから車両の走行速度を算 出する.また,参照となる床版変位の取得を



目的として, 主桁に設置した変位計による床 版変位応答を計測した. さらにひずみ応答に 基づく BWIM を同時に実施するため, ひずみゲ ージを設置した.

加速度から変位への変換には2回の積分処 理を要する.サンプリングレート200Hzの離 散加速度データを台形積分といった直接的に 積分処理を施すと,データ全体的なドリフト などの誤差が生じやすい.これを考慮し,本 研究はカルマンフィルタを積分処理に付加す ることで,誤差の発生を抑えることとした.

カルマンフィルタは状態方程式(1-1)及び観 測方程式(1-2)によって定義され,初期値を正 規分布 $N(\mu, \sigma^2)$ と仮定し定めると,初期値に対 し,①状態方程式の計算,②観測方程式の計 算,を繰り返すことにより状態空間モデルを 推定する手法である.

$$x_t = bx_t^{true} + cw \tag{1-1}$$

$$y_t = a x_t^{true} + v \tag{1-2}$$

上式において $x_t \ge y_t$ の真値を x_t^{true} , a, bを 拡大係数, cをカルマンゲインの推定値と

し, x_t, y_t それぞれの誤差をcw,vとする. 観 測方程式,状態方程式はいずれも正規分布を 利用しており,正規分布は平均値 μ ,分散 σ^2 のみで決まる確率分布なので,観測値を得た 結果,平均値,分散がどのように更新される かが重要となる.

初期状態(事前分布) $N(\mu, \sigma^2)$ は観測方程式 を用いて,事後分布 $N(\mu', \sigma'^2)$ へ更新され る. その際に平均値 μ は μ' へ式(1-3)のように 更新され,分散 σ^2 は σ'^2 へ式(1-4)のように更 新される.

$$u' = \frac{\mu \tau^2 + \sigma^2 y}{\tau^2 + a^2 \sigma^2}$$
(1-3)

$$\sigma^2 = \frac{\sigma^2 \tau^2}{\tau^2 + a^2 \sigma^2} \tag{1-4}$$

また事後分布N(μ_{t-1} , σ_{t-1}^2)は状態方程式を用いて、新たな事前分布N(μ_t , σ_t^2)へ更新される. 時刻がt-1からtへ変化するとき、平均値 μ_{t-1} は μ_t へ、式(1-5)のように更新され分散 σ_{t-1}^2 は σ_t^2 へ式(1-6)のように更新される.

$$\mu_t = b\mu_{t-1} \tag{1-5}$$

$$\sigma_t^2 = b^2 \sigma_{t-1}^2 + c^2 \rho^2$$
 (1-6)
カルマンフィルタを用いる際,実際の観測

値と単純な推定値(理論値)との差分の比率 $c(\hbar \nu \tau \nu f \prime \nu)$ および状態方程式における ノイズの分散($r = \rho^2$),観測方程式における ノイズの分散($t = \tau^2$)がパラメータとなり, その値の設定がフィルタをかける際重要となる.

本研究における変位応答の算出手順を下記 に示す.

- a) ハイパスフィルタにより主桁の周波数帯 を削除
- b) カルマンフィルタによるノイズの削除
- c) 加速度応答の一階積分を行うことで速度 を算出
- d) 積分時のノイズを取り除くため, カルマ ンフィルタ処理
- e) c)同様に速度成分を一階積分し,変位応 答を算出
- f) e) 同様に積分時のノイズを取り除くた め, カルマンフィルタ処理

b), d), f)の 3 回のフィルタリングに際して, コントロールパラメータは c, ρ, τ (0 $\leq c, \rho, \tau \leq$ 1)の最も適する数値を固定して使用した. パ ラメータはa)~f)の処理に基づいて 10,000 パ ターンを計算し,変位計の計測記録と最も誤 差二乗和が小さい変位となったパラメータを 決定した.

以上の処理方法を予め軸重が既知な重量車 両(表-1)を用いた走行試験記録に対して実施 し、加速度応答からの車両重量算出を行う.

表-1 試験車両の軸重(kN)

第1軸	第2軸	第3軸	総重量
70.4	84.7	84.3	239.4

4. 研究成果

得られた加速度応答履歴の一例を図-2に示 す.試験車両が47km/hで走行した状況下で, 床版下面に生じる加速度レベルは0.8m/s²以 下であった.加速度履歴を基に算出した変位 応答履歴を図-3に示す.計測変位は変位計で 記録した床版変位応答で主桁との相対変位を 示している.3軸車両が計測位置に近づくに つれて床版がたわみ,後2軸が計測点を通過 時に最大のたわみを記録した.実線で示した 床版加速度応答からカルマンフィルタを利用 して算出した応答は比較的良好に変位履歴を 算出できていることがわかる.

図-4に下流側車線走行時の床版変位最大値, 図-5に上流側車線のそれを試験回ごとにまと めた結果を示す.本手法の適用により算出変 位は良好な結果を示している.

BWIM 処理に際しては,変位応答影響線を, 算出する必要がある.影響線は単位荷重,本 研究では 10kN の移動によって生じる変位応 答の波形である.導出には館石らの研究で提 案されたフーリエ変換を用いた手法から算出 する.また,走行速度により活荷重が影響域 に及ぼす時間が異なるため,影響線を速度に 応じて時間領域上で伸縮させる.各軸通過時 刻歴に合わせて影響線を時間軸上で配置し,





- $E \coloneqq P_1 e_1 + P_2 e_2 + P_3 e_3$
- $G \coloneqq P_1 + P_2 + P_3$
- ei: 第i軸影響線
- *P*_i: 第*i*軸軸重
- τ_i: 第1軸と第*i*軸の時間差.
- E: 床版変位応答
- G: 車両総重量

図-6 BWIM 計算の概念図



図-8 上流側斜線 BWIM 結果

カーブフィッティング(図-6)する.この時に 各軸通過に合わせて配された影響線を線形倍 するが、その倍数が軸重となり、軸重を合計 して車両総重量を得る.

図-7,図-8 に算出した重量の結果を示す. 下流側車線では算出重量に誤差が生じている ものの,上流側車線においては,比較的良好 な結果となった.下流側車線の誤差が大きか った試験回(偶数回)は車両を時速60km/hで 走行させたケースであり,40km/hの走行記録 を基に算出した影響線作成ケースと比較して, 算出した変位応答波形に差が生じた可能性が 考えられる.図-3より,加速度ベースの算出 変位応答は,波形の立ち上がりと収束が緩や かな傾向を示しており,実変位応答では生じ ていないことがわかる.速度が高いときには フィルタリングのパラメータを変更するなど の処理が必要となる可能性があり,この点は 課題である.

5. 主な発表論文等 (研究代表者、研究分担者及び連携研究者に は下線)

〔雑誌論文〕(計 1 件)

<u>K.Suzuki</u>, K.Kawai, S.Fukada, Development of Bridge Weigh-In-Motion Using Acceleration Response of Concrete Deck Slab, Proceedings of SHMII-8, 査読有, 2018, 8 pages.

〔学会発表〕(計 1 件)

<u>Keigo Suzuki</u>, Development of Bridge Weigh-In-Motion Using Acceleration Response of Concrete Deck Slab, The 8th International Conference on Structural Health Monitoring of Intelligent Infrastructure, 2017

6. 研究組織

(1)研究代表者
鈴木 啓悟(SUZUKI, Keigo)
福井大学・学術研究院工学系部門・講師
研究者番号: 40546339