動的たわみ計測装置(Moving Wheel Deflectometer)の開発と 舗装の健全度評価に関する研究 ~一般道での試験結果~

東京農業大学 学生会員 渡辺晃志

1. はじめに

我々の研究グループでは,国土交通省の研究助成 を受け、平成 24 年度~平成 26 年度の 3 ヶ年にわた って動的たわみ計測装置 (MWD) の開発を行ってき た. MWD を実用化するにあたっては、一般道にお けるたわみの評価精度や,計測装置の適用範囲等を 明確にする必要がある.このため、一般道を選定し て法定速度以内での走行実験を行い、たわみの計測 精度について検討することとした.

本報告では、2015年2月につくば市内で実施した MWD および FWD によるたわみ計測結果について述 べるものである.

2. 試験実施路線の概要

試験実施路線として, 国総研(つくば) より西側 約 2.5km に位置する片側 1 車線の市道約 1.5km 区間 (県道24号線交差部〜北側信号交差点)を選定した. この区間を選定した理由として、図-1からわかるよ うに、農地に挟まれた直線部で見通しが良く走行実



図-1 MWD 走行試験区間の概要

東京農業大学 正会員 竹内康, 川名太 東京電機大学 フェロー 松井邦人

験を行う上で安全確保が容易であったこと, 当該区 間は3方を県道45号線の旧道とバイパスおよび県道 24 号線に囲まれ、現地踏査から抜け道として利用す る大型車交通による舗装の破損進行が確認されたこ とが挙げられる.また,MWD 走行実験時に当該道 路を走行する一般車両に対する安全性確保の観点か ら、図-1に示すように試験区間を設定した.前述し たように、試験区間の東西には農地が広がっており 農業用水路が南北に流れている. この農業用水路は 試験区間の南端から約 500m の位置で道路と交差(横 断カルバート部)しており、図-2に示すように下り 路線で段差が生じていた.また、横断カルバート部 の南側 50~100m の箇所にはゼブラゾーンが設けら れており, 農産物集荷トラック等の停車スペースと して利用されていた.

3. MWD 走行試験および FWD 試験

3-1. MWD 走行試験

MWD 走行試験のデータ計測は、片側1車線の試験区 間の両車線にて実施した. 走行速度 15km/h から 10km/h ずつ速度を上げて行い,実験区間に農作業中 の停車車両等があったことから安全性を考慮し上限 速度は35km/hとした.原則として減速,停車をせず 同一車線上,同一走行速度をデータ取得の条件とし て走行試験を行った.試験区間南端から北端の信号 交差点手前を往路計測とし,試験区間北端から南端 までを復路計測とした.



図-2 横断水路カルバート部の路面段差

キーワード 動的たわみ計測装置,舗装の健全度評価,たわみ,FWD 連絡先 〒156-8502 東京都世田谷区桜ヶ丘 1-1-1 TEL: 03-5477-2334

3-2. FWD 試験

FWD 試験は, MWD 試験実施日の5日後に実施した。FWD の載荷荷重は一般的な49kNとした. MWD 走行試験は試験開始後の加速時と終了直前の減速時 に,たわみ速度を計測しているドップラー振動計の 照射角度が車両の加速・減速により不安定になる. そのため MWD の計測結果が安定する区間を FWD の試験区間に設定した.走行試験開始位置(往路で は試験区間南端,復路では北端)からそれぞれ100m 地点を起点に,往路は1350m 地点まで,復路は1400m 地点まで 50m おきに実施し,50m 区間に破損の著し い箇所がある場合には適宜載荷試験を実施した.

4. MWD 試験結果と FWD 試験結果の関係

MWD試験結果とFWD試験結果の関係を図-3~図 -6 に示す. 図中の凡例 go, back はそれぞれ往路,復 路の結果を示している. 試験結果は MWD の走行速 度 15km/h, 35km/h を記載している.

試験結果より,走行試験の開始直後と終了直前に 計測データが不安定になっていることがわかる.こ れらは前述の通り,車両の加速・減速による影響で あり,走行速度の安定に伴い影響は小さくなる.し たがって,15km/hの計測に比べて長い加速距離と減 速距離を必要とする35km/hでの計測データは,不安 定な区間がより長くなる。また,図-3,図-4より 450~500m付近のMWDたわみがばらついており, FWDたわみとの一致度が低下していることがわか る.この地点は試験区間道路と農業用水路とが横断 水路カルバートによって交差している地点であり,



大きな段差が生じている. 試験データの乱れは段差 により過度な振動が発生し,計測結果が不安定にな ったためである. 復路の約 1000m 地点で大きな乱れ がなかったのは、図-2に示す通り、復路では往路ほ どの大きな路面段差が生じていなかったためである. また, 図-3, 図-4の路面段差の影響を受けている区 間を比較すると、走行速度 15km/h の場合は約 500m 地点までの約 50m 区間, 35km/h の場合は 550m~600m 付近までの 100m~150m 区間に及んでいる. このこと から、路面段差の影響が走行速度に概ね比例して現 れているものと考えられる. 段差の影響範囲を除き 試験結果を比較すると、走行速度 15km/h、35km/h と もに往路 400m 付近の支持力低下箇所を検出できて いることがわかる. 図-5, 図-6 に示す復路での試験 結果においても、大きな支持力低下箇所はないもの の,往路の場合と同様 FWD たわみと MWD たわみは 概ね一致している.したがって,路面に過度な段差 がある場合を除き、路面がある程度平坦であれば走 行速度の影響をそれほど大きく受けることなく支持 力低下箇所を検出できることがわかった.

4. 謝辞

本研究は、国土交通省の新道路技術会議で採択さ れ、国土技術政策総合研究所から委託された「舗装 路面の動的たわみ計測装置の開発と健全度評価に関 する研究」により得られた委託研究成果の一部であ る.また、FWDデータは(独)土木研究所舗装チー ムのご協力を得て計測したものである.ここに感謝 の意を表するものである.







