RC 床版の劣化進行度に関する 光ファイバーセンサの適用性検討

水谷 亮勝1・青木 聡2・小野 貫太郎3・前島 拓4・門 万寿男5・岩城 一郎6

¹正会員 (一財) 首都高速道路技術センター (〒105-0001 東京都港区虎ノ門 3-10-11) E-mail: a.mizutani@tecmex.or.jp

²正会員 (一財) 首都高速道路技術センター (〒105-0001 東京都港区虎ノ門 3-10-11) E-mail: aoki@tecmex.or.jp(Corresponding Author)

³学生会員 日本大学大学院工学研究科博士前期課程(〒963-8642 福島県郡山市田村町徳定字中河原1)
⁴正会員 日本大学工学部土木工学科 助教(〒963-8642 福島県郡山市田村町徳定字中河原1)
⁵正会員 日揮(株)(〒220-6001 神奈川県横浜市西区みなとみらい 2-3-1)
⁶フェロー 日本大学工学部土木工学科 教授(〒963-8642 福島県郡山市田村町徳定字中河原1)

本研究は RC 床版の劣化度評価に対し,輪荷重走行試験により光ファイバーセンサを用いたモニタリン グの適用性について検討した.輪荷重走行試験では,新たな載荷方法として実交通荷重に近い荷重を載荷 させた.計測は光ファイバーセンサによるひずみ振幅と,従来の劣化指標であるたわみ,ひび割れ密度, および床版内部の剛性の低下を把握できる共振周波数とし,ひずみ振幅とその他の劣化指標との関係を評 価した.試験の結果,ひずみ振幅は押抜きせん断破壊までの床版の劣化を検知でき,たわみ,ひび割れ密 度,および共振周波数との相関が高かったため,床版内部の剛性の低下を検知し得る可能性を示した.ま たレインフロー分析により,実橋にランダムな荷重が作用した場合の床版の劣化度を評価し得る可能性を 示した.

Key Words: long basis optical strand sensor, bridge deck, wheel tracking test, rain flow method

1. はじめに

道路橋鉄筋コンクリート床版(以下,RC床版)は、 今尚,疲労による著しい損傷事例が多く報告されており ¹⁰⁹中には床版が抜け落ちる事例も確認されている.RC 床版は交通荷重の繰返し作用に加え橋面からの水の浸入 により,疲労による損傷が促進されることが知られてお り,ある損傷段階から急激に劣化が進行すると最終的に は押抜きせん断破壊に至る.既設道路構造物の老朽化が 進む中,RC床版の疲労による劣化は増々深刻化してい くことが予想される.そのため、今後は適切に維持管理 をしていくために、床版の劣化度を定量的に評価する手 法を確立する必要がある.

従来の評価方法は、定期点検により床版下面に発生したひび割れを外観上から判断している.しかし、積雪寒冷地における RC 床版では、床版下面のひび割れがほとんど発生していない状態で押抜きせん断破壊に至った事例 ³⁴⁴が報告されている.これは、冬季に凍結防止剤を大量散布することで、塩害による鉄筋腐食や凍結融解の

繰返しによる凍害が促進され、さらに交通作用による疲労が加わることで床版の損傷が著しく進行するものと考えられる^{1,5)}.また、このような地域では床版下面のひび割れが顕在化する以前に、鉄筋に沿った水平ひび割れが発生する損傷形態も報告されており、従来の点検手法だけで RC 床版の劣化度を評価することは困難である.

床版内部の劣化に対して,内藤ら⁹⁷は加振機を用いて 床版に局所的な振動を与え,振動が及ぶ範囲の共振周波 数を計測することにより,床版内部の水平ひび割れを検 知し,見かけの剛性から RC 床版の劣化度を評価する手 法を提案している.さらに,前島ら⁹はこの手法を用い ることで,床版が疲労限界に至るまでの劣化を従来指標 よりも早い段階で検知できる有効な手法として提案して いる.この手法は非破壊で簡易に床版内部の劣化を評価 できる一方で,定期的な計測を必要とするため,急激な 劣化の進行を把握することは困難である.よって,この 課題を解決するには床版の劣化度をモニタリングして評 価できる技術が必要である.

RC 床版のモニタリング技術について、門ら%は光ファ

イバーセンサを用いた手法を提案している。門らの研究 では、床版の劣化を促進させるため、階段状荷重漸増載 荷(以下、階段載荷)による輪荷重走行試験を実施して いる. 試験では、床版下面に十字に設置した光ファイバ ーセンサから得られるひずみと,劣化した各段階で計測 した活荷重たわみや床版下面のひび割れ密度といった従 来の評価指標に高い相関があることを示し、光ファイバ ーセンサが RC 床版のモニタリング手法として有効であ ると明らかにしている。一方,輪荷重走行試験では、 RC 床版の破壊メカニズムを比較的よく再現できること から、道路橋示方書ゆで提案される階段載荷方式が一般 的に用いられる.しかし、この手法は設計荷重よりも遥 かに大きい荷重を連続的に載荷させるため、大小ランダ ムな荷重が作用する実橋とは得られる応答が異なる.光 ファイバーセンサを実橋でのモニタリング技術として活 用するためには、試験と実橋で同程度の荷重が作用した 場合での得られるひずみ応答の関係性を整理しておく必 要がある.

そこで本研究では、実際の交通荷重と同等の荷重を載 荷させる新たな載荷方法により輪荷重走行試験を行い、 光ファイバーセンサで計測される床版下面の縦横断方向 のひずみと従来の評価指標との関係性を評価した.また、 輪荷重走行試験の各段階において、床版の局部的な剛性 の低下を評価できる共振周波数を計測し、床版下面のひ ずみと床版内部の劣化度の関係性について評価した.さ らに、実道路橋においては大小にランダムな荷重が生じ ることを想定し、レインフロー分析によるひずみ頻度計 数から実道路橋の疲労による劣化度を評価する方法につ いて検討した.

2. 光ファイバーセンサの概要

写真-1に本試験で使用した光ファイバーセンサを示す. コンクリートのひずみを計測する際,一般に箔型のひず みゲージが使用されるが,局所的な範囲による計測のた めひび割れが測定箇所近傍に発生した場合に,ひび割れ による応力開放により最大ひずみを検出することは難し い.本研究で使用する光ファイバーセンサは lm 間に生 じたひび割れを含めて広範囲の平均ひずみを計測できる.

表-1に光ファイバーセンサの仕様を示す. このシステ ムはセンサで計測されたデータがインターネット経由で サーバに一元化に収集される. ユーザーはクラウドコン ピューティングにより計測データをグラフや頻度分析な どのデータ処理された形で,オフィス等のパソコンで入 手できるため,現場でのモニタリングに有効である.

ひずみ計測の原理は、光ファイバのマイクロベンディ ングと呼ばれるファイバの変形により、光が漏洩する赤 外線強度の変化からファイバ全長の伸縮量を求めること ができる.

3. 輪荷重走行試験

(1) 試験体の概要

試験体は、配力鉄筋が少ない仕様である昭和 39 年鋼 道路橋設計示方書に基づいて製作した. コンクリートの 配合を表-2 に示す. コンクリートの設計基準強度は 18N/mm²とし、試験開始時の圧縮強度は 28.2N/mm²であ った. 試験体の寸法は、橋軸方向に 3,000mm、橋軸直角 方向に 2,000mm、床版厚は 160mm とした. 引張側の主鉄 筋には SD295AD16,配力鉄筋には SD295AD13 を用い, それぞれの配置間隔は、150mm と 125mm としている (図-1).



写真-1 光ファイバーセンサ

表-1 光ファイバーセンサの仕様

| 計測長さ | 1m |
|-------|-------------------------|
| 計測範囲 | ±2.5mm |
| 計測精度 | ±0.02mm |
| 適用温度 | -20~60°C |
| 熱膨張係数 | 0.6×10 ⁶ ∕°C |
| 動的計測 | 100Hz |

表-2 試験体のコンクリートの配合

| 粗骨材の | | | ホセメントド | 細骨状态 | 単位量(kg/m ³) | | | | | |
|------|------|-----|--------|------|-------------------------|------|------------|-----|------|------|
| 最大寸法 | スランプ | 空気量 | 水ビバンドル | 而且有主 | 水 | セメント | 細 情 | 骨材 | 粗骨材 | 混和剤 |
| | | | W/C | s/a | | | | | | |
| (mm) | (cm) | (%) | (%) | (%) | W | С | S1 | S2 | G | |
| 20 | 12 | 4.5 | 64.3 | 46.6 | 178 | 277 | 425 | 414 | 1005 | 2.77 |

S1: 白河市表郷梁森産 S2: 須賀川市小倉産 混和剤: フローリックS (AE減水剤)





写真-2 輪荷重走行試験機の外観

(2) 試験方法

輪荷重走行試験装置(写真-2)は、鋼製フレームに鉄 輪を取り付けられた油圧ジャッキを据え付け、回転式ク ランクの動力で床版試験体を載せた台車を水平方向に± lm 往復運動する機構である.支持条件と走行範囲を図-2に、試験装置の諸元を表-3に示す.

試験中は試験体の長辺方向の2辺を単純支持,短辺方向の2辺を弾性支持とし,荷重載荷時に床版四隅の浮上りを防止するため,PC 鋼棒で床版を台車支持桁に固定した.試験体上面は,走行範囲にベニヤ板を敷設し,大型トラックのダブルタイヤの設置面積を考慮し幅300mm,長さ120mmの載荷ブロックを敷いた.なお,本試験は RC 床版の劣化を促進させるため,床版上面に常時水道水を張った状態で試験を行った.

(3) 荷重載荷 STEP

従来の階段載荷方式に加えて,劣化度に応じて実橋で 作用し得る荷重を載荷させる新たな載荷方法で行った. 図-3 に荷重載荷 STEP を示す.走行回数に応じて床版の 劣化度を STEP1 から STEP5 まで定義し,各 STEP の開始 時に 10kN 単位で荷重を増加させ,各荷重で 100 回載荷 後に,規定荷重で5 万回載荷させる.100 回載荷の定義



図-2 支持条件と走行範囲

表-3 試験装置の諸元

| | 項目 | 仕様 | | | | |
|-------------|---------|-----------------|--|--|--|--|
| | | 長さ3000mm | | | | |
| 玉牛 | 試験体寸法 | 幅2000mm | | | | |
| 1121人 大法 | | 厚さ160~200mm | | | | |
| JA | 古枠の種類 | 鉄輪:直径300mm | | | | |
| | 単軸の性対 | 幅400mm | | | | |
| 町マ番市 | 走行範囲 | ±500~1000mm | | | | |
| 同心主力 | モーター回転数 | 0.897~8.97rpm | | | | |
| | 載荷荷香 | 静的最大荷重:534kN | | | | |
| 載荷 | 戦1月1月里 | 動的最大荷重:250kN | | | | |
| | シリンダー | 150mm(+75mm) | | | | |
| | ストローク | 100000 (±70000) | | | | |



は、各損傷状態でのひずみを一定時間計測する目的で載 荷させている.STEP1,STEP2では、既往の研究%を参考 に 98kN から 29.4kN ずつ増加させる階段載荷方式を採用 し、STEP3,STEP4では、後述する床版の活荷重たわみ がそれぞれ 4mm,5mm に達した時点で載荷を終了し、 STEP5では押抜きせん断破壊に至るまで載荷した。各荷 重での載荷回数は、マイナー則を用いて基本荷重 98kN に対する等価繰返し回数に換算した¹¹.式-1 にマイナー 則を仮定した式を示す.

$$N_{eq} = \sum \left(\frac{P_i}{P_0}\right)^m n_i \tag{1}$$

ここで、 N_{eq} :基本荷重に換算した走行回数、 P_0 :基本荷重(98kN), n_i :荷重 P_i の走行回数、m:S-N曲線の傾きの逆数(12.76)である¹².

(4) 計測項目

計測は光ファイバーセンサによる床版下面のひずみ と、従来の評価方法として提案されている活荷重たわみ (弾性変形成分のたわみで以下、たわみ)、ひび割れ密 度および局所振動試験による共振周波数の4項目とした. 光ファイバーセンサ(図-4)は床版下面の橋軸、橋軸 直角方向に十字に設置し、輪荷重走行中の平均ひずみ (センサ間距離の変化量をセンサ間距離で除した値)を 動的に計測した.

たわみは、床版下面中央に設置した接触式高感度変 位計(感度1/100mm)で計測し、ひび割れ密度は、床版 下面のひび割れをスケッチし、ひび割れ長さを対象面積 (床版中央の1,600mm×1,200mm)で除すことで求めた. 共振周波数は、小型加振器を床版下面中央に接触さ せ、振動の及ぶ範囲の1次モードの共振周波数を計測し た.なお、本実験における加振器の入力設定は、周波数 領域を1,000~15,000Hzとし、パワースペクトル密度 0.020G²/Hzのホワイトノイズが連続的に生じるようにコ ンピュータで制御して加振させている.たわみの計測、 ひび割れ観察は、規定の走行回数毎に床版中央に基本荷 重(98kN)載荷時に行った.共振周波数は、各 STEP 終 了時およびたわみが急増した時点で計測した.

(1) 走行回数と各計測結果の関係

図-5 に各 STEP での床版下面のひび割れ状況を示す. 図中の赤線は各走行回数で新たに観察されたひび割れ, 黒線は各走行回数以前に観察されたひび割れを示し,太 線は幅0.1mm以上のひび割れを示している.本試験では, 走行回数1万回時点で橋軸方向にひび割れが発生し,走 行回数につれて亀甲状に進展した.特に軸直角方向にお いては,幅0.1mm以上のひび割れが多数生じる結果であ った.なお,本床版は走行回数が約13万回に達した時 点で押抜きせん断破壊に至っている.

図-6~図-9 に等価繰返し回数と各計測結果の関係を示 す.たわみ(図-6)は STEP2 終了時(走行100万回)ま では走行回数に伴い増加する傾向であり,その後は STEP4 で1.7mmに達して以降にたわみが急激に増加し, STEP5 で押抜きせん断破壊に至った.なお,破壊に至る まで支持条件の劣化は目視では確認されていない.



光ファイバーセンサの設置位置

図-4

4. 試験結果と考察



332



1.E+02

等価繰り返し回数(回) 図-8 98kN 等価繰返し回数とひずみ振幅, 共振周波数の関係

図-9 98kN 等価繰返し回数とひずみ振幅比の関係

等価繰返し回数(回)

1.E+06

1.E+08

1.E+04

ここでは、たわみが急増した走行回数、すなわち 1.7mm に達した走行回数を疲労限界状態と考える. ひび割れ密 度(図-7)は STEP1(走行1万回)から急増し、その後 の増加量の傾きは概ね一定であった. それに対して、共 振周波数 (図-8) では STEP3 (走行 100 万回) で急激に 低下する結果であった. これは、表面上での劣化進行が 一定であることに対し、床版内部ではある段階から水平 ひび割れが進展し剛性が低下したものと考えられる.

光ファイバーセンサで計測した橋軸方向および橋軸直 角方向のひずみ振幅の結果を図-8に示す.ここで、ひず み振幅とは平均ひずみ波形における最大値と最小値の差 分としている.図より、ひずみ振幅は縦横断方向に明確 な差異はなく、走行回数に伴い増加する傾向を示した. STEP3の250µに到達した時点で、ひずみ振幅は急増する 傾向を示し、その後 STEP4 の 500µ に達し、以降はひず み振幅が急増し、押抜きせん断破壊に至った. 図-9にひ ずみ振幅比と等価繰返し回数の関係を示す. ここで, ひ ずみ振幅比は橋軸方向のひずみ振幅を橋軸直角方向のひ ずみ振幅で除した値である.図より、載荷初期から

STEP3 終了時まではひずみ振幅比が 1.0 を下回った. こ れは、前述したひび割れ観察において、橋軸方向ひび割 れが先行して生じたため、直角方向のひずみ振幅が大き く生じたものと考えられる.一方で, STEP4 以降ではひ ずみ振幅比が急増し押抜きせん断破壊に至った. これは, 走行回数の増加に伴い幅0.1mm以上のひび割れが橋軸直 角方向に多数生じたため、軸方向のひずみ振幅が増加し たものと考えられる.よって、床版下面のひび割れ発生 状況とひずみ振幅比は整合する結果を示し、光ファイバ ーセンサで得られる床版下面のひずみから、床版の劣化 度を評価し得ることが示唆された.

(2) ひずみ振幅と従来の評価指標の関係

ひずみ振幅と共振周波数の関係について(図-8),い ずれもSTEP2まで大きく変化する傾向は見られないが、 STEP3 (走行 100 万回) において, ひずみ振幅の急増点 と共振周波数の低下が整合する結果を示した.既往の研 究 %において、共振周波数の計測が従来指標よりも早い 段階で床版の劣化を検知し得ることが示されていること

を勘案すると、光ファイバーセンサで計測したひずみ振幅は、床版の押し抜きせん断破壊に至るまでの兆候を検知できる可能性があると考えられる. 図-10 にひずみ振幅とたわみを、図-11 にひずみ振幅とひび割れ密度の関係を示す. ひずみ振幅と従来の評価指標であるたわみおよびひび割れ密度の関係は、光ファイバーセンサの設置方向にかかわらず高い相関を示しており、ひずみ振幅によって床版の劣化度を定量的に評価可能であることが示唆された.

5. 10kN~98kN 載荷の波形分析

(1) レインフロー法を用いた波形分析

各 STEP の始めに載荷させた 10kN~98kN までの床版の 応答を分析し、実橋梁においてランダムな荷重が生じた 場合の、RC 床版の劣化度評価方法について検討した. まずは、荷重別に応答ひずみを整理した場合に、STEP に応じてどのようにひずみが変化するのかを分析した. 分析波形は、輪荷重走行試験機が1往復運動した時の7 秒間の応答ひずみである.例として、図-12、図-13 に 50kN 載荷時での STEP1、STEP5 の応答ひずみを示す.

分析手法はレインフロー法¹⁹を採用した.レインフロ ー法は、応力やひずみ振幅の大きさ(振幅・範囲)の頻 度をカウントする頻度係数法の一つであり、一般に機械 や構造物などにおいて、疲労寿命を予測するために用い られる.本分析では、各 STEP でのレインフローの結果 での、発生ひずみの大きさと頻度を比較することで評価 した.本稿には 50kN 及び 98kN 載荷時におけるレイン フロー分析の結果を示す.

(2) 分析結果

50kN 及び 98kN 載荷時における各 STEP の頻度回数と ひずみ範囲の分布を図-14~図-17 に示す.ここで,縦軸 のひずみ範囲は 5µ ごとに区別している.例えば 20µ 以 上 25µ 未満の間で発生したひずみは,ひずみ範囲 25µ と して区別した.分析の結果,すべてのグラフで 5µ のひ ずみ範囲が支配的であることを示したが,ひずみ範囲は, STEP の増加につれて頻度数が増加する傾向はみられな いため,劣化度との関係性はないと考えられる.

50kN 載荷時について, 橋軸ひずみは STEP1 では 35µ~ 45µ のひずみ範囲で分布し, STEP につれて漸増し, STEP5 では 135µ~145µに至った. この漸増するひずみ範 囲の傾向は, 橋軸直角方向でも同様であり, 床版の劣化 度と関係していると考えられる. 98kN 載荷時では 50kN 載荷と同様に, 5µを除いたひずみ範囲は STEP につれて 漸増した. 以上より, 荷重が異なる場合でもひずみ範囲 は STEP につれて漸増したため, ランダムな荷重が作用 する実橋でも床版の劣化度を評価し得る可能性を示した.



図-12 50kN 載荷における STEP1 の応答ひずみ







6. まとめ

本研究では RC 床版の劣化度評価に対し,光ファイバ ーセンサを用いたモニタリング手法の適用性について検 討した.輪荷重走行試験では,実交通荷重に近い荷重を 載荷させる新たな載荷方法により,床版の劣化度に応じ た各種データを計測し,床版下面のひずみとの関係を整 理した.また,光ファイバーセンサで計測したひずみを レインフロー分析することで,異なる荷重が作用した際 の評価方法を検討した.本研究の成果を以下に示す. (1) 光ファイバーセンサを床版下面に設置することで, 床版が健全な状態から押抜きせん断破壊に至るま でのひずみデータを計測し得ることを示した.ま た、本試験の範囲内ではひずみ振幅が 500µ を超え た段階から著しく劣化が進行する傾向を示した.

- (2) 床版下面のひずみ振幅は、従来の評価指標である 活荷重たわみやひび割れ密度と高い相関を示した ことから、光ファイバセンサを床版下面に設置す ることで、RC 床版の疲労劣化度をモニタリング可 能であることを示した。
- (3) 床版下面のひずみ振幅の増加は、局所振動試験で 得られる共振周波数が急激に低下する時期と概ね

一致し、床版内部において損傷が著しく進行する 場合においても、床版の劣化度を評価可能である ことを示した.

(4) 実橋でのランダムな荷重が作用した場合における 評価方法として、床版下面のひずみをレインフロ 一法により分析することで、ひずみ範囲の頻度か ら床版の劣化度を評価し得る可能性を示した.

7. 今後の予定

実橋でのランダムな荷重が生じた場合の, RC 床版の 劣化度を評価するための検討として, 50kN 及び 98kN 載 荷時以外の荷重に対し,レインフローによる分析を進め る予定である.また,実橋の床版に重量が明らかな自動 車荷重を載荷した場合において,光ファイバーセンサで ひずみを計測し,輪荷重走行試験と実橋のひずみの関係 性を評価する予定である.

謝辞

本研究は、首都高速道路技術センターと日本大学工学 部の共同研究により行われた.本試験の遂行に当たり、 日本大学工学部土木工学科構造・道路工学研究室の学生 諸氏に多大なご協力を賜りました.床版供試体の作製に は日本大学工学部土木工学科子田康弘教授にご協力を賜 りました.光ファイバーのモニタリングシステムは日揮 (株)からご提供頂きました.ここに記して謝意を表し ます.

参考文献

- 田中良樹、村越潤:道路橋鉄筋コンクリート床版の 劣化形態の多様化と防水対策,第八回道路橋床版シ ンポジウム論文報告集,土木学会
- 2) 赤平勝也,佐々木博臣,菊池涼:複合劣化による鉄筋コンクリート床版の抜け落ち損傷事例について, 第八回道路橋床版シンポジウム論文報告集,土木学会

- 3) 出戸秀明, 岩崎正二, 新銀武, 丸山泰孝:積雪寒冷 地の塩化物供給を考慮した RC 床版余寿命診断技術 の提案, 構造工学論文集,Vol56A,pp.1227-1238, 2010.
- (4) 三田村浩,佐藤京,本田幸一,松井繁之:道路橋R C床版上面の凍害劣化と疲労寿命への影響,構造工 学論文集,Vol55A, pp.1420-1431, 2009.
- 5) 日本コンクリート工学協会:融雪剤によるコンクリ ート構造物の劣化研究委員会報告書・論文集, 1999.
- 6) 内藤秀樹,斎木佑介,鈴木基行,岩城一郎,子田康 弘,加藤潔:小型起振機を用いた強制加振試験に基 づくコンクリート床版の非破壊試験法,土木学会論 文集 E2(材料・コンクリート構造), Vol.67,No.4,522-534,2011.
- 7) 内藤秀樹,小林珠祐,土屋祐貴,杉山涼亮,山口恭 平,早坂洋平,安川義行,鈴木基行:局所振動試験 に基づく道路橋 RC 床版の内部損傷評価,土木学会 論 文集 E2(材料・コンクリート構造), Vol.73,No.2,133-149,2017.
- 前島拓,子田康弘,岩城一郎,内藤英樹,岸良竜, 鈴木康範,太田孝二,鈴木基行:アルカリシリカ反 応が道路橋 RC 床版の耐疲労性に及ぼす影響,土木 学会論文集 E2(材料・コンクリート構造), Vol.72,No.2,126-145,2016.
- 9) 門万寿男,前島拓,子田康弘,中野聡,藤山千加子, 岩城一郎:長尺光学ストランドセンサーを用いた道 路橋 RC 床版の疲労損傷度評価手法に関する研究, 土木学会論文集 E2(材料・コンクリート構造), Vol.71,No.4,323-337,2015.
- 10) 公益社団法人日本道路協会:道路橋示方書・同解説, Ⅲコンクリート橋・コンクリート部材編, 219-220, 平成 29 年 11 月
- 土木学会:道路橋床版の設計の合理化と耐久性の向 上, 2004.
- 12) 松井繁之:橋梁の長寿命予想-道路橋 RC 床版の寿命 予想-,安全工学, Vol.30,No.6,pp.432-440,1996.
- 遠藤達雄,安在弘幸:簡明にされたレインフローア ルゴリズム「P/V 差法」について,The Society of Materials Science, Japan, Vol. 30, No. 328, pp 89-93, 1981.

(Received September 30, 2021) (Accepted January 10, 2022)

The examination of applicability of the long basis optical stand sensors regarding the progression of deterioration of the RC bridge deck slabs Akimasa MIZUTANI, Satoshi AOKI, Kantaro ONO, Takuya MAESHIMA, Masuo KADO and Ichiro IWAKI

This study examined the applicability of monitoring by using the long basis optical stand sensors to the evaluation of deterioration of the RC deck slabs. The wheel load test adopted a new loading method, loading the close to amount to an actual traffic load. The measurement was to use strain amplitude of the long basis optical stand sensors and the resonance frequency that can grasp the deflection, the crack density and the decrease in rigidity inside deck in order to evaluate the relationship between the strain amplitude and other deterioration indicators. As a result of the test, the strain amplitude can capture the deterioration of the deck to punching shear failure and correlates with the deflection, the crack density and the resonance frequency to indicate the possibility of detecting decrease in the rigidity inside the deck. Rain flow analysis showed the possibility of the evaluating of deterioration when random loads acts to decks at real bridges.