

1. はじめに

画像センサデバイスの高速化・高解像度化によって、 人間の視覚を超えた時間・空間分解能での光学観測も容 易になり、計測分野での活用可能性が拡大している。従 来、画像センサは陰影・色・形状等の計測に用いられて きたが、近年では高速・高解像度の撮像を利用すること で、動画から物体の表面振動を計測する事例も報告され ている [1][2]。本稿では画像センシング技術の時間・空 間分解能がインフラ構造物、特に道路橋の力学的挙動を 遠方計測可能なレンジに到達しつつあることを示した上 で、構造体表面の挙動観測に基づいて劣化損傷状態を推 定する試みを紹介する。

2. インフラ構造物の力学的挙動

社会インフラ構造物の劣化に起因する事故が社会課題 となっている。なかでも道路橋は近接点検の困難さから、 点検技術の革新が強く望まれている。

道路橋では交通荷重による応力によって、常時たわみ や歪みが生じている。こうした力学的挙動は欠陥や耐力 と相関があるとされており、安価・高精度・接近不要な 計測が実現できれば補修判断の効率化に役立つ。

交通荷重で生じる橋桁のたわみ量は、コンクリート 橋で 0.01~1mm、鋼橋で 0.1~10mm の範囲にあるとされ る [3]。またコンクリート床版に生じたひび割れは交通 荷重により開閉するが、その開閉量は 0.012mm[4] から 0.1mm 前後との報告がある。桁たわみ、およびひび割 れの開閉は、概ね橋の固有振動と同程度の周期で生じ、 その周波数は 1~10Hz の範囲にある。

打撃による応答振動は、内部劣化の判断材料として広 く用いられている。打音点検では点検員が可聴帯域内 10Hz~20kHzの音の違いを聞き取り評価している。レー ザ超音波法 [5]では内部空洞領域で 1~2kHz、レーザドッ プラ振動計 [6] では空隙部で 4~5kHz、圧電型加速度セ ンサを用いた振動計測[7]ではひび割れ部で4~5kHzに 異常な振動波形が見られるとの報告がある。また打音時 のコンクリート構造物の振幅は0.001~0.1mmとの報告 がある[8]。

以上から、道路橋の力学的挙動で生じる変位の時間分 解能・空間分解能は概ね表1の範囲となる。

表1 観測する力学的挙動と典型的な変位量

観測挙動	対象	変位量[mm]	周波数
鋼橋		0.1~10	$1\sim\!10Hz$
11]/~1)の	コンクリート橋	0.01~1	1~10Hz
ひび開閉	コンクリート橋	0.001~0.1	1~10Hz
打撃応答	コンクリート橋	0.001~0.1	10Hz~20kHz

3. 画像センシングの時間・空間分解能

高速撮像が可能なカメラ製品の仕様例を表2に示す。 現在の高速撮像の律速要因は主にインタフェース速度 であり、撮像画素数と帯域から最大フレームレートが 決定される。理論値25GbpsのCoaXpressQuadI/Fを採 用したEoSens4CXPでは2336×1728画素、8bppで約 560fps、2336×100画素、8bppで約9400fps(いずれも 実測)の撮像が可能となる。EoSens4CXPのセンサ画素 ピッチは7µmであり、焦点距離75mmのレンズを用い た場合、10m遠方の被写体面の画素分解能は0.93 mm/ pixelとなる。

変位・歪みの解析にはデジタル画像相関法 [9] や位相 限定相関法 [10] が利用できる。デジタル画像相関法で は 0.1~0.01 画素、位相限定相関法では 0.01 画素以下の 精度で変位計測可能との報告がある。

以上のように、高速カメラの性能は、10m 先の被写 体の 4~5kHz の異常振動や、交通加振によって生じる 0.01mm 程度の変位を捉えることが可能なレンジに到達 しつつある。

製品名(メーカ名)	I/F	理論帯域	画素数
Phantom Miro310	Direct Memory	25.6Gbps \sim	1280x
(Vision RESEARCH)	Access	0	800
EoSens4CXP	CoaXPress	25Gbps	2336x
(Mikrotron)	Quad		1728
EoSens3CL	Camera Link	6.8Gbps	2336x
(Mikrotron)	Full		1728
MQO42MG/CG	USB 3.0	5Gbps	2048x
(Ximea)			2048

表2 高速撮像可能なカメラの仕様例

4. 動画像による微小表面変位の計測

カメラで捉えた構造物表面の動画像から構造物の挙動 情報(振動や歪み)を得るための画像解析手法について述 べる。

本手法ではまず、計測対象の表面を撮影した動画像か ら、表面の模様を時系列に追跡することで、計測対象面 の各点の動きベクトルを算出する。

次に、対象面各点の動きベクトルの分布に基づいて、 計測対象面全体の3次元方向の面全体変位を算出する。 カメラの光軸方向(奥行き方向)の変位は、計測対象面が 接近/離反することによって生じる動きベクトル分布の パターンから算出する(図1)。

最後に、各点の動きベクトルから、計測対象面全体の 変位によって発生する動きベクトル成分を減算すること により、面内変位分布を得る(図 2)。



画像から得た 変位ベクトル場

変位ベクトル場 図2面内変位分布の導出

5. 表面挙動に基づく劣化推定の試み

表面歪みの挙動から劣化状態を推定する試みを2例紹 介する。いずれも原理検証として、実構造物ではなくミ ニチュアの構造体での実験結果を示す。

5.1 表面歪みからのひび割れ深さの計測

コンクリート床版のひび割れ開閉量はひびの深さと相 関があり、劣化の進行や深刻さを測る手がかりとなり得 る。本実験では、前述の手法により得た面内変位分布か ら、変位の不連続部を抽出し、不連続部を挟む領域間の 変位ベクトルの差分演算によりひび割れの開閉量を算出 する。これに印加外力の情報を加えることで、ひび割れ 深さを推定する[11]。

実験環境として、ひび割れを有する橋梁床版を模して、 深さ 5mm、10mmのひび割れを形成した発泡ポリスチ レン材(梁長 200mm)を用いた両持ち梁を構築した。外 力として梁中央に集中荷重を載荷した様子を、梁の下方 から撮影し、提案手法により載荷荷重とひび割れ開閉量 及び深さの関係を評価した。撮影距離は 500mm、梁下 面での画素分解能は 55μm/pixel とした。

図3に荷重時の撮影画像、およびその画像から得た梁 長方向の変位ベクトル場を示す。変位ベクトル場は、ベ クトル方向は色の違いで、変位量は色の濃さで可視化し て表現した。ひび割れ周辺では変位ベクトル場に不連続 部が確認された。ひび割れがない部分や表面汚れ部分で は、たわみによる連続的な変位ベクトルのみが確認され、 不連続部は確認されない。

図4に荷重を変えて載荷し、ひび割れ開閉量を算出し た結果を示す。本実験条件下において、開閉量は、載荷 荷重およびひび割れ深さにほぼ比例する値が得られた。

以上から、表面歪みからひび割れ開閉量を計測し、印 加外力の情報を合わせることで、ひび割れ深さの推定が 可能になることを示唆する結果が得られた。

5.2 表面歪みからの内部劣化状態の分類

表面歪みの分布パターンから構造物の内部状態(健全・ ひび割れ・剥離・空洞)を推定する手法を検討した[12]。

実験として軟質材料(ウレタン材)による両持ち梁(梁 長120mm)を構築し、梁上面の中心に線荷重(130gf)を 載荷した上で、載荷前後の梁下面の画像から変位・歪み を計測した。撮像には、モノクロセンサカメラ(レンズ 焦点距離8mm、画素ピッチ2.2µm、撮像距離300mm)を 使用した。変位計測には残差2乗和と放物線フィッティ ングによる画像相関法を用い、物体面画素ピッチ80um



(a)撮影画像 (b)梁長方向変位ベクトル場 図3 ひび割れ付近の変位ベクトル場



図6 実証実験現場の外観





図5 表面変位等高線(ひび割れ/剥離/空洞)



図7 20t 車 走行載荷時の変位計測結果



の1/10以下の空間分解能が得られるようにした。

ひび割れ、剥離、空洞それぞれの劣化状態を施した梁 下面の変位・歪みの空間分布には、図5の表面変位等高 線に示す通り、以下の特徴があることが見出された。

ひび割れ部分では、引張方向(以下 X 方向)において、 応力伝達が不連続であることからその微分値である歪み 量が健全部分より小さくなる。また、引張方向と垂直な 方向(以下 Y 方向)に応力場の曲がりに起因する変位が 発生する。剥離部分では、応力伝達がないため X 方向 変位は一定(歪み無し)であり、この変位特性よりひび割 れと剥離の識別が可能である。空洞部分では、応力伝達 の異方性から Y 方向の変位が生じる。

以上の特徴から、構造物の表面変位から内部劣化の検 出・分類が可能となる。

6. 実橋梁での損傷部位の変位計測

図6に示す富山県富山市管轄のRC桁構造のT橋を対 象橋梁として、現場実証実験を実施した[13]。橋梁上を 車両が走行する際に、支間中央付近の桁下面に発生し ているひび割れ箇所を橋梁真下からカメラで動画撮影 し、走行載荷に伴う桁の変位とひび割れ開口変位を計測 した。カメラを前記ひび割れ箇所の真下に台座で固定 し、車両が橋梁の端から端まで走り抜ける20秒間を動 画撮影した。走行載荷試験に用いた車両は4t車、8t車、 20t車の3種類とした。実験に使用したカメラは4112× 3008pixel (画素ピッチ3.45µm)、撮影距離は2.70mであっ た。撮影には焦点距離が75mmと180mmの2種類のレ ンズを使用した。

前述の画像解析手法により算出した、桁の変位及びひ び割れ開口変位の算出結果の一例を図7と図8に示す。 図7は20t 車走行載荷時の桁の変位及びひび割れ開口変 位(A-B点間の相対変位)の計測結果を示している。焦 点距離の違いによらず、計測箇所直上を車両が通過した 際の桁のたわみが約750µm、たわみと同期したひび割 れ開口変位が約14µm であることが確認できた。橋軸方 向・橋軸直角方向にも約100µmの変位が確認できた。

図8には、それぞれ4t、8t、20t 車走行載荷時の最大 桁たわみ量及び最大ひび割れ開口変位の計測結果を示 す。載荷重量の増加に応じて桁のたわみ量やひび割れ開 口変位が増加する傾向が確認できた。

今後、構造物の損傷状態が深刻化しているかどうかの モニタリングへ活用が期待できる。

7. おわりに

インフラ構造物の挙動から損傷を特定分類する原理、 および実証結果を紹介した。今後、様々な構造物への適 用により、静止画だけでは得られない多様な損傷情報を 取得するための手法として、実用化を進めていく。

謝辞

本研究は、モニタリングシステム技術研究組合 (RAIMS)が実施した研究であり、内閣府の「SIPインフ ラ維持管理・更新・マネジメント技術」の一環として国 土交通省が実施する「社会インフラへのモニタリング技 術の活用推進に関する技術研究開発」委託事業研究の成 果である。

参考文献

- [1] J. Sakai, et al., "The 3-D Analysis of Vibrating Objects Utilizing a High Speed Camera," 日本音響学会講演論 文集, pp.1493-1494, 2008.9.
- [2] A. Davis, et al., "The Visual Microphone: Passive recovery of Sound from Video," ACM Transactions on Graphics (Proc. SIGGRAPH), vol.33, No.4, pp.79:1-79:10, 2014
- [3] 藤垣他, "列車通過時における鉄道橋の動的な変位 計測へのサンプリングモアレカメラの適用," 実験 力学 Vol. 12, No. 3 pp.35-40, 2012
- [4] [4] "PRC 道路橋の性能照査に関する研究," 国土交 通省 国土技術政策総合研究所 第620号
- [5] 島田,"新幹線トンネルのコンクリート欠陥検出実験,"レーザクロス No.261, 2009
- [6] 上半,"構造物診断用非接触振動測定システム「U ドップラー」の開発,"鉄道総研技術レポート,Vol.21, No.12,2007
- [7] 古川他, "高振動数で起振可能なアクチュエータを 利用した RC 構造物のひび割れ発生検知の可能性に 関する実験的検討," コンクリート工学年次論文 集, Vol.33, No.2, 2011
- [8] 川端他, "コンクリート構造物の打音検査に関する 実験と解析を用いた基礎的研究,"土木学会西部支 部研究発表会,2009
- [9] M. A. Sutton, et al., "Image Correlation for Shape, Motion and Deformation Measurements," Springer, 2009
- [10]K. Takita et al., "High-Precision Image Registration Based on Phase-Only Correlation," IEICE Trans

Fundamentals, Vol. E86-A, No.8, 2003

- [11]太田他,"変位ベクトル場解析によるひび割れの深 さ推定,"信学会2015年総合大会講演論文集
- [12]今井他,"画像変位計測による構造物の内部劣化状 態検出,"信学会 2015 年総合大会講演論文集
- [13]太田他,"動画像を用いた RC 桁橋の変位とひび割 れ開閉挙動のモニタリング,"土木学会 2019 年度全 国大会 第74 回年次学術講演会講演集(発表予定)

(2019年4月25日)

著者紹介



著者:高田 巡 所属:NEC バイオメトリクス研究所 専門分野:画像処理、符号化