高振動数で起振可能なアクチュエータの作成と 損傷に伴う鋼板の振動特性の変化に関する実験的検討

Development of an actuator for high-frequency excitation and experimental investigation of damage-induced changes in vibration properties of a metal plate

> 古川 愛子*, 小野 達也**, 大塚 久哲*** Aiko FURUKAWA, Tatsuya ONO and Hisanori OTSUKA

*博(工) 京都大学大学院工学研究科 助教(〒615-8540 京都市西京区京都大学桂) **九州大学大学院 工学府建設システム工学専攻 修士課程(〒819-0395 福岡市西区元岡 744) ***工博 九州大学大学院工学研究院 教授(〒819-0395 福岡市西区元岡 744)

In this study, an actuator which can excite structures at high frequencies is developed for the purpose of detecting structural damage based on the fact that the vibration properties at high frequencies are sensitive to small damage. Through experiments using a metal plate, it is found that the Fourier amplitude at the excitation frequency varies due to damage and that the small damage of 10mm length can be detected if an appropriate excitation frequency is chosen. The Fourier phase difference is less sensitive to damage and have larger variations than the Fourier amplitude, so the Fourier amplitude is found to be a better damage index. Moreover, an impulse force is generated by breaking a lead of a mechanical pencil, and the responses are measured. The Fourier amplitude generated by the actuator is found to be more sensitive to smaller damage than the responses by the pencil and the effectiveness of the actuator is verified.

Key Words: actuator, high-frequency excitation, vibration property, damage,

キーワード:アクチュエータ,高振動数起振,振動特性,損傷

1. はじめに

大地震が発生した際,防災上の中枢となる病院,消防署, 交通施設等のインフラの被災度を即座に評価し,適切な補 修,補強を行うことは,2次被害の防止や救急活動におい て非常に重要である.大地震後の構造物の被災度判定は, 現状では専門家の目視によって行われているが,被災箇所 や時間帯によっては目視の出来ない場合もある.目視によ らず,損傷の有無を簡便に判定する手法の開発は極めて重 要であり,これまでにも数々の研究が行われている¹⁾²⁾.

損傷によって構造物の振動特性が変化することは古く から知られており,振動特性の変化を利用した損傷検出手 法に関する研究は数多い³⁾.筆者らもこれまで,マイクロ 起振器と名づけた可搬型の起振器を用いた損傷検出手法 に関する研究を行ってきた⁴⁾⁵⁾.開発したマイクロ起振器 は,偏心荷重をモーターで回転させることによって生じる 遠心力を利用して,構造物に数ヘルツの調和外力を与える ものであった.具体的には,地震前と地震後に構造物を起 振して応答加速度を計測し,地震前後の計測結果を比較す ることによって各部材の剛性低下率を同定し,剛性の低下 した部材が損傷部材で,剛性低下率が損傷度であると見な して損傷の評価を行うものであった.手法の有効性検証の ため、実橋梁(鋼トラス橋)の撤去工事の際に、斜材に傷 を入れて損傷状態を作成し、振動実験を実施したところ⁴⁾、 斜材の剛性が 10%~30%低下するような大きな損傷の検 出には成功したが、亀裂の入った部材を検出することはで きなかった.マイクロ起振器を用いて亀裂レベルの小さな 損傷を検出することができない理由としては、モデル化誤 差や計測ノイズ、計測点数の不足による空間的な解像度の 低さなども挙げられるが、根本的な問題は、小さな損傷に 対する感度の低い低振動数領域の振動特性を利用してい る点にあると考えられる.

振動特性の変化を利用した損傷検出手法を,着目する振 動数の高さで分類すると、マイクロ起振器を用いた振動実 験や微動計測⁶のような主に数~数十ヘルツの低い振動数 を扱う手法から,超音波探傷検査⁷⁾のようなメガヘルツレ ベルの非常に高い振動数を扱う手法まで存在する.数~数 十ヘルツの低い振動数を利用した手法は,構造物全体を揺 らすので,構造物全体の損傷を一度に検知できると期待さ れてきた.しかし,前述の根本的な問題点があるため,亀 裂レベルの小さな損傷の検出には利用できない.余程大き な損傷でない限り,損傷による振動特性の変化に埋れてしまう からである.一方,超音波探傷検査は,微小損傷に対して 感度の高いメガヘルツレベルの振動特性を扱うため、微小 な損傷を検出できるが、一度に診断できるエリアがクラッ ク近傍などの非常に狭い領域であるので、構造物全体の健 全度を即座に診断することは難しい.

以上を踏まえ、本研究では、超音波ほど高くはないが微 動よりは高い振動数、具体的には数キロヘルツの高振動数 で構造物を起振することによって、亀裂レベルの小さな損 傷の検出と計測の効率化を同時に実現できないかと考え、 数キロヘルツの高振動数で起振可能なアクチュエータの 作成に取り組んだ.筆者らが構想している損傷検出手法の 概要をまとめると以下の通りである.

- 健全状態の構造物に対して計測を行い,健全時の高振 動数領域の振動特性を記録しておく.地震後に計測を 行い,健全時の振動特性と比較する.振動特性に有意 な差が見られる場合は,損傷の可能性があるとみなし, 詳細な点検を行う.
- 数キロヘルツの高振動数で起振することによって、構造物全体のスケールよりは狭いが亀裂のスケールよりは広い領域の局所振動を励起でき、応答を計測するエリアが限定され、計測の効率化が図れる。
- マイクロコンピュータ、アクチュエータ、センサ、無線などから構成されるユニットを、経験的に損傷が発生し易いと分かっているエリアに設置しておく、地震後に、マイクロコンピュータの指令によって起振、計測し、計測結果を無線で構造物の管理室などに送信すれば、より迅速な損傷検出が可能となる。

本研究と同程度の高振動数を扱う手法には, 打音検査な どの衝撃力を利用するものがあるが、人力による加振であ るため、常に一定の衝撃力を与えることは困難である. そ のため、打音特性が変化した場合に、損傷によって変化し たのか、それとも衝撃力の違いによるものなのか、余程大 きな損傷でない限り明瞭に区別することは難しい. これに 対し、本研究で作成したアクチュエータは、常に一定の起 振力を構造物に与えることが出来るため, 振動特性が変化 すれば、構造特性に何らかの変化があったと解釈すること が可能である.また、高振動数領域の振動特性については 未解明な部分が多いため、実験によってデータを蓄積する ことが重要であると考えられる. さらに、検出可能な損傷 のサイズは、扱う振動の波長に依存すると考えられるので、 数キロヘルツの振動数で検出できる損傷のサイズを明ら かにすることも重要である. そこで本研究では、作成した アクチュエータを用いて鋼板の振動実験を行い, 鋼板がど のように振動するのかを調べた.また、無損傷の鋼板と、 10mmと50mmの亀裂を有する鋼板の計測データを比較す ることによって、損傷によって高振動数領域の振動特性が どの程度変化するのか、振動特性の変化から 10mm と 50mm の亀裂を検出可能であるかどうか調べた. さらに, 鋼板にシャープペンシルを押し付けて芯を折ることによ って衝撃力を発生させ、衝撃力による振動特性の変化につ いても調べた. アクチュエータによる振動特性の変化との 比較を行い,アクチュエータを用いることの優越性を検証 した.



2. 高振動数で起振可能なアクチュエータの作成

2.1 概要

本研究では、逆圧電効果を利用した圧電型のアクチュエ ータを作成した.逆圧電効果とは、電圧を付加すると圧電 素子自体が変形して力を発生する現象である.アクチュエ ータは、構造物を起振する加振部と、加振部を駆動するコ ントローラ部から構成される.加振部には、安価な圧電部 品である圧電振動板を用いることとした.コントローラも、 安価なマイクロコンピュータを用いて作成した.具体的に は、想定する振動数の起振力を与えられるように、圧電振 動板に加える電圧の周期を制御した.

2.2 加振部⁸⁾⁹⁾

本研究では, 圧電ブザーに利用されている圧電振動板を アクチュエータの加振部に用いた. 圧電ブザーは, 圧電素 子と金属板を貼り合わせた圧電振動板のたわみ振動を発 音源とするものであり,機器の操作確認音や時報,警報, スピーカー,電話機の送受信機などに幅広く応用されてい る.本研究では、このたわみ振動を振動源として用いる. 図-1 に圧電振動板の構造を示す. 圧電セラミックスの両面 に電極を形成した圧電素子と、金属板を接着した比較的単 純な構造をしている. 圧電振動板の直径は 20mm, 厚さは 1mm 程度である. 図-2 に圧電振動板の動作原理を示す. 圧電素子の対向電極間に電圧を印加すると, 逆圧電効果に より電気的な歪を生じる.円形の圧電素子の場合は,径方 向に圧電素子が伸び縮みする変位となる.しかし,圧電素 子に接着されている金属板は伸縮しないため, 圧電素子が 径方向に伸びたとき,圧電振動板は図-2(a)のように屈曲し, 逆に圧電素子が縮んだとき,圧電振動板は図-2(b)のように 屈曲する、したがって、電極板に交流電圧を印加すると、 図-2(a)(b)が交互に繰り返されて空気を振動させるので,空 気中に音波が発生し、それが音として人間の耳に届くこと になる.金属板を構造物に接着すれば、同様の原理で構造 物を振動させることができると考えられる.



(a)圧電素子が伸びたとき



(b)圧電素子が縮んだとき図-2 加振部(圧電振動板)の動作原理



(b) 電圧を印加しないとき(オフ)図-3 作成したアクチュエータの概念図







(b)フーリエ振幅 図-4 振幅1,周期T,基本振動数f(=1/T)の矩形波

2.3 コントローラ部

コントローラは、マイクロコンピュータ ATmega168 を 用いて作成した.概念図を図-3 に示す.まず,圧電素子の マイナス側の電極をマイコンボードのグラウンド(GRD) に設置し、プラス側の電極を 5V の出力側に設置した.そ して、高速で電流のオン/オフを繰り返した.オンの状態 のとき、圧電振動板は図-3(a)のように歪んでおり、オフの 状態のときは図-3(b)のように平らになる.このように、一 定の時間間隔でオン/オフを繰り返すことによって、矩形 波の電圧を圧電振動板に印加することができる.振動数 f (周期 T = 1/f) で構造物を起振したい場合は、オンとオ フを T/2 秒間ずつ交互に繰り返せばよい.一般に、大きな 振動を発生させるには、大きな電圧を印加する必要がある が、圧電振動板は幾何学的形状に基づく共振振動数を有し ているので、共振振動数で電圧を変化させれば小さな電圧 でも大きな振動を起こすことができる.本研究では、消費 電力を抑えるために、電圧は 5V の一定値にし、圧電振動 板の共振振動数に近い振動数で起振した.

2.4 矩形波のフーリエ級数展開

前述のように、本研究では、正弦波ではなく矩形波の電 圧を圧電振動板に与えた.ここで、図-4(a)のような周期が Tで振幅が1の矩形波を想定する.この矩形波は式(1)で表 される.ここにtは時間である.

$$f(t) = \begin{cases} -1(0 \le t < T/2) \\ 1(T/2 \le t < T) \end{cases}, \quad f(t+T) = f(t) \tag{1}$$

この矩形波のフーリエ級数展開は式(2)となる.

$$f(t) = \frac{4}{\pi} \sum_{k=0}^{\infty} \frac{1}{2k+1} \sin(2k+1) \frac{2\pi}{T} t$$
(2)

すなわち,矩形波のフーリエ振幅は,基本振動数f(=1/T) の成分以外に,基本振動数の奇数倍の振動数成分(高調波) を有する波となる.各振動数に対するフーリエ振幅を図 -4(b)に示すが,当然のことながら基本振動数に対する成分 が卓越しているので,本研究では,基本振動数を起振振動 数と呼ぶこととする.

2.5 励起される起振力および応答加速度の大きさと起振 振動数の関係

本研究では、圧電振動板に矩形波の電圧を印加して起振 力を起こす.励起される起振力の振動数特性は、矩形波の 電圧のフーリエスペクトル(電圧)と圧電振動板の伝達関 数(力/電圧)を掛け合わせたものである.いずれの起振 振動数でも電圧は5Vと一定であるが、圧電振動板は幾何 学的形状に基づく固有振動特性を有しているので、共振振 動数でオン/オフを繰り返したときに最も大きな起振力 が得られる.一方、構造物の応答加速度は、電圧のフーリ エスペクトル(電圧)と圧電振動板の伝達関数(力/電圧) を掛け合わせ、さらに構造物の伝達関数(加速度/力)を 掛け合わせたものである.よって、圧電振動板の共振振動 数に近く、かつ構造物の共振振動数にも近い振動数で起振 すれば、大きな応答加速度が得られることになる.

なお、圧電振動板に印加される電圧は既知であるが、圧 電振動板の伝達関数(力/電圧)が未知であるため起振力 の大きさも未知である.しかし、圧電振動板に印加される 電圧が同じであれば、常に同じ起振力が励起されるため、 地震前後の応答加速度の変化を調べれば、損傷に伴う振動 特性の変化を検出することができると考える.



(a) 健全モデル(全体図)



(b)損傷モデル1(損傷部)



(c)損傷モデル2(損傷部)写真-1 供試体

モデル名	幅(mm)	長さ(mm)
損傷モデル1	2	10
損傷モデル2	2	50



写真-2 アクチュエータ加振部と加速度センサの設置状況



写真-3 シャープペンシルの芯圧折点と加速度センサの設置状況





3. 鋼板の振動実験の概要

3.1 供試体

供試体は、縦300mm、横300mm、厚さ3.2mmの鋼板で ある.設置方法は、鋼板を伝播する弾性波だけを対象とす るような理想に近い状態にするため、四隅に発泡スチロー ルを敷き、その上に鋼板を置いた¹⁰⁾.鋼板は、亀裂のない 健全モデルと、中央から右側に75mm 離れた位置に長さ 10mmの亀裂を与えた損傷モデル1と、長さ50mmの亀裂 を与えた損傷モデル2の3通りとした.亀裂の幅はいずれ も2mm である.写真-1(a)に健全モデルの全体図、写真 -1(b),(c)に損傷モデル1,2の損傷部の拡大図、表-1に亀裂 のサイズを示す.鋼板に円が2つ描かれてあるが、内側の 円の半径は50mm、外側の円の半径は100mm であり、円 の中心は鋼板の中心に一致する.

3.2 アクチュエータの設置

写真-2 に示すように, 圧電振動板の金属板に比較的強力 な両面テープを付けて鋼板の中心に接着した. 円形の圧電 素子のたわみ振動を加振源としているため, 起振力の入力 方向は1方向ではないが, 複数の方向の応答加速度を比較 した結果, 主たる加振方向は圧電振動板の面に直交する方 向であると判断した. アクチュエータによる応答加速度と の比較のため, シャープペンシルの芯圧折による応答加速 度も計測した. 写真-3 に示すように, 鋼板の中心でシャー プペンシルの芯を折り, 衝撃力を発生させた.

3.3 センサの設置

計測には、時刻同期の取れた圧電型の加速度センサを4 つ用いた.センサの共振振動数は55kHzで、フラットな振 動数特性が保証されているのは16.5kHzまでである.この センサを強力な両面テープを用いて写真-2,3のように供 試体に接着し、鋼板の面に直交する方向の加速度を計測し た.センサをチャージアンプに接続して増幅し、デジタル オシロスコープで波形を記録した.センサは、加振点(鋼 板の中心)から右側に25mm、50mm、75mm、100mmの4 地点にライン状に設置し、それぞれのセンサを ch1、ch2、 ch3、ch4と呼ぶこととした.損傷モデルでは、亀裂(75mm 地点)の上に両面テープを貼ってセンサ(ch3)を設置し た.図5に供試体、アクチュエータ、センサ、亀裂の相互関係 を示す.アクチュエータで起振したときは、定常状態にな ってからの応答加速度を記録した.シャープペンシルの芯 圧折のときは、初動の立ち上がりでトリガーをかけて

加振原 1つ目 2つ目 3つ目 アクチュ 起振聴数での 起振聴激での フーリエ振幅 フーリエ位相差 エータ シャープ 伝播開と フーリエ 時間—周 ペバハレ 伝播開め関係 スペクトル 波数特性 0.2 $\widehat{\geq}_{0.15}$ 7 0 5000 6000 7000 4000 起振振動数 (Hz)

表-2 損傷の有無の判断に用いる振動特性

図-6 起振振動数とフーリエ振幅の関係

記録をスタートさせた. データのばらつきを調べるために, 各ケース5回ずつ計測を行った. 計測時間間隔は, アクチ ュエータで起振したときは4マイクロ秒とした. シャープ ペンシルの芯圧折のときは, 4マイクロ秒と 0.1 マイクロ 秒の2 通りとした. いずれも, 2500 ポイントのデータ数 を記録した.

3.4 損傷の有無の判断に用いる振動特性

(1) アクチュエータで起振するとき

アクチュエータで起振するときは,表-2 に示す起振振動 数における応答加速度のフーリエ振幅と,フーリエ位相差 の2つを損傷の有無を判断する指標として用いた.フーリ エ位相でなくフーリエ位相差を用いた理由は,アクチュエ ータとセンサ間の時刻同期が取れていないためである. chlのフーリエ位相との差を用いた.

(2) シャープペンシルの芯圧折で衝撃力を与えるとき

シャープペンシルの芯圧折で衝撃力を与える場合は,表 -2の3つの指標を用いた.時間領域の振動特性は,応答加 速度の各センサ間の伝播時間と伝播距離の関係を用いた. 時間領域の解像度を上げるため,計測時間間隔を0.1マイ クロ秒としたときの計測結果を用いた.振動数領域の振動 特性は,応答加速度のフーリエ振幅を用いた.計測時間間 隔が4マイクロ秒の計測結果を用いた.時間-周波数特性 は,連続ウェーブレット変換により求めた.マザーウェー ブレットには,ウェーブ数6の Morlet ウェーブレットを 用いた.計測時間間隔が4マイクロ秒の計測結果を用いた.

3.5 起振振動数と応答加速度のフーリエ振幅の関係

大きな応答加速度が得られる起振振動数を探るため,健 全モデルの鋼板を,約4000Hz~7000Hzの様々な基本振動 数を有する矩形波で起振し,加振点から右側に50mm離れ た ch2 のセンサで定常状態の応答加速度を計測した.応答 加速度のフーリエ変換を行ったところ,起振振動数におい て明瞭なピークが確認されたので,起振振動数におけるフ ーリエ振幅を読み取った.図-6に、起振振動数と、起振振 動数におけるフーリエ振幅の関係を示す.縦軸は加速度単 位でなく電圧単位で示しているが、ここではフーリエ振幅 の大きさの相対関係について議論することを目的として いるため、縦軸の単位は重要ではない.

図-6は、圧電振動板に与えた電圧のフーリエスペクトル (電圧)と、圧電振動板の伝達関数(力/電圧)と、鋼板 の伝達関数(加速度/電圧)を掛け合わせたものである.

約 6100Hz で最も大きなフーリエ振幅が得られているが, この振動数は圧電振動板の共振振動数に相当するもので ある.また,約 5500Hz におけるフーリエ振幅の方が約 5860Hz におけるフーリエ振幅よりも大きいが,これは鋼 板の伝達関数が 5500Hz の方が大きいためであると考えら れる.約 5200Hz 以下でのフーリエ振幅は,圧電振動板の 共振振動数におけるフーリエ振幅と比べて 1/25 以下と非 常に小さい.よって,大きなフーリエ振幅を得るには圧電 振動板の共振振動数である約 6100Hz 付近の振動数を選ぶ 必要のあること明らかである.以上の検討から,本研究で は起振振動数として,約 5500Hz, 5860Hz, 6100Hz の 3 通 りの起振振動数で鋼板を起振することとした.約 5500Hz は鋼板の共振振動数に相当し,約 5860Hz はその間にある振 動数である.

損傷に伴う鋼板の振動特性の変化 (アクチュエータで起振した場合)

4.1 起振振動数におけるフーリエ振幅

(1) 健全モデルのフーリエスペクトル

まず, 鋼板がどの程度の加速度で振動しているのかを明 らかにするために, 健全モデルを例にとり, 約 5500Hz, 5860Hz, 6100Hz の 3 通りの起振振動数で起振したときの 各センサのフーリエスペクトルを図-7 に示す. 5 回計測し た中の1回目の計測結果である.約 5500Hz と 6100Hz で 起振したとき(図-7(a)(c))は, 起振振動数において明瞭な ピークが見られる.一方,約 5860Hz で起振したとき(図 -7(b))は振幅が小さく, ch3の応答は鋼板の共振振動数と 見られる約 7200z と 7800Hz の振幅の値より小さい.

(2) 起振振動数におけるフーリエ振幅の変化

次に,起振振動数におけるフーリエ振幅の値を読み取り, 5回の計測結果がどの程度ばらついているのか,損傷に伴 ってフーリエ振幅がどのように変化するのか調べる.図-8, 9,10に,約5500Hz,5860Hz,6100Hzのそれぞれの振動数 で起振したときに各センサで計測されたフーリエ振幅を モデル毎に示す.凡例は5回計測の各回に対応している. ばらつきの定量評価のため,5回計測の標準偏差も併せて 示す.起振振動数によって形状も大きさも異なっている. 断っておくが,図-8,9,10に示す形状は,鋼板の各点のフ ーリエ振幅を25mm 間隔で抽出して折れ線で結んだもの であり,鋼板が図中の形状で振動しているわけではない.





5回の計測結果のばらつき表わす標準偏差を各モデルで 比較すると,健全モデルと損傷モデル1の標準偏差は小さ いが,損傷モデル2では両モデルよりも大きな標準偏差と なった. 亀裂が長い損傷モデル2では,亀裂部で波動の伝 播が複雑になるため,センサや加振部の僅かな接着の差異 によって計測結果にばらつきが生じたものと考えられる.

図-11 に、5 回の計測の平均値を健全、損傷1、損傷2 の3つのモデルで比較したものを示す.約5500Hzで起振 したとき(図-11(a)),損傷モデル1は健全モデルとフー リエ振幅の形状が良く似ているが、振幅の値は損傷モデル 1の方が大きく, 健全モデルで振幅の大きい ch2 と ch4 の 振幅が損傷によって更に大きくなっており(ch2では1.64 倍, ch4 で 1.59 倍),損傷による有意な違いが見られる. 損傷モデル2のフーリエ振幅は、健全モデルのフーリエ振 幅と形状が大きく異なっており, 値も小さく, 損傷による 有意な違いが見られる.約 5860Hz で起振したとき(図 -11(b)),損傷モデル1は健全モデルとフーリエ振幅の形 状も値もほとんど同じである.図-8,9の5回計測の標準偏 差よりも損傷による差の方が僅かに大きように見て取れ るが,損傷による差は他の振動数に比べて非常に小さい. 損傷モデル2については、形状、振幅ともに損傷による有 意な違いが見られる.約6100Hz で起振したとき(図-11(c)), 損傷モデル1は健全モデルとフーリエ振幅の形状が良く 似ているが, 値には損傷による差が見られる. 健全モデル で振幅の大きい ch2 の振幅に大きな変化はないものの,例 えば ch4 の振幅は 1.69 倍も大きくなっており、約 5860Hz で起振したときよりも損傷に伴う差は大きい. 損傷モデル 2については、形状、振幅ともに損傷による有意な違いが 見られる.以上を整理すると、長さ10mmの亀裂を与えた 損傷モデル1については、約5500Hz で起振した場合には フーリエ振幅に損傷による有意な差が見られるが、約 5860Hz で起振した場合には有意な差が見られない.約 6100Hz で起振した場合には 5500Hz で起振したときほど 明瞭ではないが、損傷による差が見られる.長さ 50mmの 亀裂を与えた損傷モデル2では、いずれの振動数でもフー リエ振幅に損傷による有意な差が見られた.

損傷モデル1に関して、約5500Hz で起振した場合に損 傷による有意な差が最も顕著に見られた理由は、以下の通 りであると考えられる.健全モデルでは、5500Hz は共振 振動数とは一致していないため振幅が小さいが、損傷モデ ル1では、損傷により共振振動数が減少し5500Hz に近づ いたために、5500Hz で起振した際の振幅が大きくなった ものと考えられる.約5860Hz で起振したときに損傷に対 する有意な差が見られなかった理由は、共振振動数から大 きく離れているため、10mmの亀裂によって共振振動数が 減少しても5860Hz のフーリエ振幅に影響が及ばなかった ものと考えられる.約6100Hz で起振したときは、5500Hz で起振したときとは別のモードの共振振動数の減少の影 響を受けて応答が変わったものと考えられる.

一方,損傷モデル2では全ての振動数で損傷による有意 な差が見られたのは,起振振動数が共振振動数に近づくこ とによってフーリエ振幅の値が大きくなるといった共振 振動数の変化による影響だけでなく,長い亀裂によって鋼板の振動モード自体が変化したことによる影響もあると 考えられる.仮に,図-8(a)に示される4つのセンサのフー リエ振幅を結んだ形状を正弦波の1波長と見なすと,各セ ンサ間の距離は25mmであるため,波長は75mm,半波長 は37.5mmとなる. 亀裂長さ50mmよりも半波長の長さ 37.5mmの方が短いので,その振動数成分のフーリエ振幅 が変化するのは明らかである.なお,図-8(a)の形状は鋼板 の振動形状を25mm間隔で抽出したものであるので,実際 の半波長は37.5mmよりも更に短いものであると予想され る.同様の考察から,損傷モデル1の亀裂長さ10mmは鋼 板の振動の波長に比べて短いため,振動特性が損傷モデル 2のときほど明瞭に変化しなかったものと考えられる.

(3) まとめ

約 5500Hz~6100Hz の高振動数で鋼板を起振した場合, 短い波長を励起させることができるため,いずれの振動数 でも 50mm の亀裂を検出することが可能である.波長より 短い 10mm の亀裂を検出するには,圧電振動板の共振振動 数と鋼板の共振振動数の両方に近い約 5500Hz で鋼板を起 振すればよい.なお,圧電振動板の形状を変更して共振振 動数を高くすれば,より短い波長の振動を低電圧で励起す ることができるため,より短い亀裂の検出が可能になると 期待される.

4.2 起振振動数におけるフーリエ位相差

(1) 起振振動数におけるフーリエ位相差の変化

次に,起振振動数におけるフーリエ位相差を読み取り, 5回の計測結果がどの程度ばらついているのか,損傷に伴 ってフーリエ位相差がどのように変化するのか調べる. 図-12,13,14に,約5500Hz,5860Hz,6100Hzのそれぞれの 振動数で起振したときの各センサで計測されたフーリエ 位相差を,モデル毎に示す.各センサとch1とのフーリエ 位相差を求めた.凡例は5回計測の各回に対応している. ばらつきの定量評価のため,5回計測の標準偏差も併せて 示す.

5回の計測結果のばらつき表わす標準偏差を各モデルで 比較すると、約5500Hz と 6100Hz で起振したときは、健 全モデルと損傷モデル1の標準偏差は小さく、損傷モデル 2の標準偏差はそれよりも大きい.一方、約5860Hz で起 振したときは、いずれのモデルでも標準偏差が大きい.振 幅が小さいため、誤差の混入などにより、ばらつきが大き くなったと考えられる.フーリエ振幅よりもフーリエ位相 差の方がばらつきが大きいが、この理由は、フーリエ振幅 は絶対値であるが、フーリエ位相差は相対値であるためで あると考えられる.

図-15 に、5 回計測の平均値を健全,損傷1,損傷2の3 つのモデルで比較したものを示す.約 5500Hz で起振した とき(図-15(a)),損傷モデル1のフーリエ位相差は健全 モデルとほぼ同じであり,損傷による有意な差が見られる とは言いがたい.一方,損傷モデル2では、図-12のばら つきを考慮に入れても損傷による有意な差が見られる.



図-15 損傷に伴うフーリエ位相差の変化(5回計測の平均)

約 5860Hz で起振したとき (図-15(b)),損傷モデル1も損 傷モデル2 も健全モデルと大きく異なっている.しかし, 図-13 のようにばらつきが大きいため,損傷による差異で あるのか,ばらつきの範囲であるのか,区別することが困 難である.約 6100Hz で起振したとき(図-15(c)),損傷モ デル1は健全モデルとグラフの形が違うが,図-14のばら つきを考慮すると損傷による有意な差が見られるとは言 い難い.一方,損傷モデル2 では損傷による有意な差が見 られる. (2) まとめ

フーリエ位相差はフーリエ振幅に比べ,計測毎のばらつ きが大きく,損傷に対する感度が小さい.大きな加速度応 答が得られた約 5500Hz と 6100Hz で起振した場合には, 損傷モデル2の損傷を検出することができるが,損傷モデ ル1の損傷を検出することはできない.加速度振幅の小さ い約 5860Hz で起振した場合は,計測毎のばらつきが大き いため,いずれの損傷も検出することができない.



図-16 シャープペンシルの芯圧折による応答加速度の時刻歴



図-17 伝播時間と伝播距離の関係(シャープペンシルの芯圧折)

5. 損傷に伴う鋼板の振動特性の変化

(シャープペンシルの芯圧折で衝撃力を与えた場合)

5.1 伝播距離と伝播時間の関係

図-16 に、各センサで計測された加速度波形をモデル毎 に示す.5回計測のうちの1回目の記録を示している.ch1 からch4に振動が伝播する様子が分かるように、各センサ の基線をずらして図化している.波形形状を比較すること を目的としているので、縦軸にスケールを示さず、4つの センサの加速度を同じ比率でスケーリングしている.

図-17 に,各モデルの伝播時間と伝播距離の関係を,chlを基準にとって示す.伝播時間は初動の到達時間より計算した. 亀裂部位より後方にあるセンサへの到達時間が遅くなると予想したが,有意な差は見られなかった.



5.2 フーリエスペクトル

図-18 に,20000Hz (20kHz) までのフーリエスペクトル をモデル毎に比較する.図-19 に,100000Hz (100kHz) ま でのフーリエスペクトルをセンサ毎に比較する.いずれも 5 回計測のうちの1回目の記録を示している.

図-18, 19より,損傷モデル1は健全モデルに比べ,約 10000Hz 以上の振動数領域の振幅が小さくなっているこ とがわかる.損傷モデル2では、健全モデルと損傷モデル 1の両モデルで見られる約 2000Hz 以下の大きな振幅が見 られない(図-18(c)).これらの理由として、既往の研究 でも示されているとおり¹⁰⁾, 亀裂長さより短いまたは亀裂 長さと同程度の波長を有する波が損傷部にトラップされ て伝播されにくくなるためであるという仮説が立てられ る.損傷モデル2の亀裂長さは損傷モデル1より長いので、 約 2000Hz 以下の振動数特性まで変化したという仮説も立 てることができる.しかし、10000Hz以上の高振動数領域 を比較すると,損傷モデル1の振幅は健全モデルの振幅よ り小さいが、損傷モデル2の振幅は損傷モデル1の振幅よ りも大きく,必ずしも損傷のあるモデルの高振動数領域の フーリエ振幅が減少しているわけではない. そもそも, 計 測毎に衝撃力が異なるため,損傷だけによる応答の違いを 抽出することが困難である.



芯圧折に比べ,アクチュエータで起振したときのフーリ エ振幅は,損傷による差がより明瞭である(図-11).ま た,アクチュエータの場合は,常に同じ起振力を与えるこ とが可能であるので,芯圧折よりもアクチュエータを用い た方が安定して明瞭に損傷の有無を判断することが可能 であると考えられる.

5.3 時間一周波数特性

図-20, 21, 22 に, 健全, 損傷 1, 損傷 2 のそれぞれのモ デルの各センサで記録された加速度波形の時間-周波数特 性を示す.時間-周波数特性は連続ウェーブレット変換に より求めた.マザーウェーブレットは, ウェーブ数 6 の Morlet ウェーブレットを用いた.損傷による違いが見られ る 10kHz~100kHz の応答のみ示す.加速度振幅は同じ縮 尺でスケーリングしている.加速度の絶対値は議論の対象 でないため省略する.健全モデルと損傷モデル1(図-20, 21)では、芯を折った直後からの応答加速度を記録したが、 損傷モデル2(図-22)では、約1ミリ秒のプレトリガー部 分も含めて記録している.記録開始時間に違いがあるが、 それ以外は同じ条件で記録している.

損傷は ch3 のセンサを設置した位置に存在する. そこで まず,損傷の前方(加振点側, ch1, ch2),損傷位置(ch3), 損傷の後方(加振点から遠ざかる側, ch4)に分けて応答 を比較する.損傷モデル2(図-22)では,損傷箇所にある ch3の応答が,前方および後方にあるセンサの応答よりも 小さく,特に約20kHz以上の高い振動数領域の応答の減少 割合が大きい.ch1~ch4の時間-周波数特性を比較すれば, ch3に振動特性を変化させる何かがあると判断することは 容易であると考えられる.また,損傷の前方にある ch1, ch2の応答に比べ,損傷の後方にある ch4の応答は高い振 動数領域において増加している.一方,損傷モデル1(図 -21)では,各センサの応答間に明瞭な違いは見られない.

次に、健全モデル(図-20)と損傷モデル1(図-21)の 時間-周波数特性を比較すると、波形形状は異なるものの、 損傷による違いであるのか、衝撃力の違いによるものかを 区別することは難しいと考えられる.

以上より,時間-周波数特性を用いて損傷モデル2の 50mmの亀裂を検出すること, ch3の位置に振動特性を変 化させる何か(亀裂)があると推定することは可能である. これは,同じ衝撃力に対する応答をセンサ間で比較してい るために可能である.しかし,時間-周波数特性を用いて 損傷モデル1の10mmの亀裂を検出することは難しい.同 じ衝撃力に対する応答をセンサ間で比較しても,異なる衝 撃力による健全モデルと損傷モデル1の応答を比較して も,明瞭な違いは見られない.

6. まとめ

本研究では,数キロヘルツの高振動数で構造物を起振す ることのできるアクチュエータを作成し、鋼板に与えた損 傷(亀裂)を検出できるかどうか実験により検討を行った. 損傷の有無を判断する指標として, 起振振動数における加 速度のフーリエ振幅とフーリエ位相差の2つを想定した. まず,3通りの高振動数で鋼板を起振し,損傷によってフ ーリエ振幅とフーリエ位相差がどのように変化するかと 計測毎のばらつきの程度を調べた.次に、アクチュエータ による起振との比較のため、シャープペンシルの芯圧折に よって衝撃力を与えたときの応答加速度を計測し, 伝播時 間-伝播距離の関係,フーリエスペクトル,時間-周波数 特性が損傷によってどの程度変化するのか調べた. その結 果,常に同じ高振動数領域の起振力を発生することのでき るアクチュエータを用いて, 圧電振動板の共振振動数と構 造物の共振振動数の両方に近い振動数で起振し,損傷に対 する感度が高く応答のばらつきが小さいフーリエ振幅を 指標とすれば、シャープペンシルの芯圧折では検出できな



い亀裂レベルの小さな損傷を検出できることがわかった. 本研究の検討内容は,鋼板にあけた亀裂を対象とした極めて限定的なものである.一般化,実用化のためには,数 値解析による検証,損傷の程度と応答の変化の関係の解明, 定量的な損傷評価手法の確立とその理論的な裏付けなど が必要であり,今後の課題であると考える. 謝辞

本研究は、平成21年度科学研究費補助金の援助を受け、 執り行われたものであります.ここに感謝の意を表し厚く 御礼申し上げます.

参考文献

- 小林寛,運上茂樹,加納匠:加速度センサを用いた道 路橋の地震時被災度判定手法の開発,土木学会地震工 学論文集, Vol.28, 2005.
- 2) 本多弘明, 堀宗朗: 地震被害応急判定を目的とした構 造物の復元力特性の計測方法の開発, 第 30 回土木学 会地震工学研究発表会論文集, 2009.
- Doebling, S.W., Farrar, C.R., Prime, M.B., and Shevitz, D.W.: Damage Identification and Health Monitoring of Structural and Mechanical Systems from Changes in Their Vibration Characteristics: A Literature Review, Report LA-13070-MS, Los Alamos National Laboratory, USA, 1996.
- 古川愛子,大塚久哲,梅林福太郎:マイクロ起振器を 用いた振動実験による鋼トラス橋の損傷同定,応用力 学論文集, Vol.9, pp.1103-1110,2006.
- 5) 古川愛子,大塚久哲,梅林福太郎,構造物の損傷に伴 う振動特性の変化に関する実験的考察,土木学会地震

工学論文集, 第 28 巻, 論文番号 019, 論文, 2005 年 8 月.

- 阿部雅人,藤野陽三,長山智則,池田憲二:常時微動 計測に基づく非比例減衰系の構造同定と長大吊橋へ の適用例,土木学会論文集,No.689/I-57, pp.261-274, 2001.
- Ohtsu, M., Shigeishi, M., Sakata, Y.: Nondestructive evaluation of defects in concrete by quantitative acoustic emission and ultrasonics, Ultrasonics, Vol.36, pp.187-195, 1998.
- 8) 村田製作所: PIEZOELECTRIC SOUND COMPONENTS, <u>http://www.murata.co.jp/catalog/p43j6.pdf</u>, 2003.
- FDK CORPORATION: 圧電ブザー注意書き, http://www.fdk.co.jp/cyber-j/pdf/bz-caution.pdf, 2008.
- 10) 盛川仁,村上琢哉:地震直後対応としての鋼構造物に おける亀裂の簡易な存否判定のための基礎的検討,応 用力学論文集,Vol.10, pp. 649-656, 2007.
 (2010年3月9日 受付)