構造材料の損傷評価における非線形超音波の応用

廣瀬壮一¹⁾, A. A. Shah²⁾, 酒井綾子³⁾

1) 東京工業大学大学院情報理工学研究科

2) 東京工業大学大学院情報理工学研究科 J

3) 東京工業大学工学部

教授, shirose@cv.titech.ac.jp JSPS PD, shah.a.aa@m.titech.ac.jp 学生, sakai.a.aa@m.titech.ac.jp

1. はじめに

将来起こりうる地震に対して構造物が十分な耐力 を持っているかどうか,あるいは,地震を受けた緊 急時に構造物がどの程度損傷を受けているか,など を正確に診断するために,構造材料の簡便な非破壊 評価法を開発しておくことが非常に重要である.

非破壊評価法には様々な手法があるが,超音波 法は,測定原理や手法が比較的簡便かつ安全で,構 造物の内部状態を評価できる数少ない手法の一つで ある.超音波法では送信探触子に電圧を与えて超音 波を発生させ,構造物内の欠陥や損傷で反射したエ コーを受信探触子によって受信して構造物内部の状 況を把握する.しかし,構造物内部の評価を非破壊 で行うことは容易ではない.例えば,構造物内のき 裂を検出する場合,開口しているき裂からは明瞭な エコーが反射されるが,き裂が閉じていると超音波 はき裂面を透過してしまいエコーは得られない.き 裂が存在するにも拘らず健全であるという危険側の 判断を下す可能性がある.

最近,閉じたき裂の評価やコンクリート材料の 損傷評価,並びに界面の接触状態の評価に超音波の 非線形性を用いる研究がいくつか行われている¹⁾⁻⁴⁾. 欠陥や損傷部に大振幅の超音波を入力して非線形現 象を発生させ,それによって反射,散乱した非線形 超音波の特性から欠陥及び損傷の評価を行うもので ある.既往の研究では,通常の線形超音波よりも非 線形超音波の方が欠陥や損傷に対して感度が高く有 用であるとの報告がなされているが,非線形超音波 に関してはその発生メカニズムを含めて未解明の部 分が多い.そこで,本研究では,コンクリートの圧 縮破壊と鋼材の疲労き裂の2つの代表的な構造材料 の損傷を取り上げ,変動荷重下での非線形超音波を 計測し,その特性を考察する.

2. コンクリートの圧縮破壊に伴う非線形超音波

2.1 実験概要

15cm×15cm×15cm の立方体で,水-セメント比 (W/C) が 40%, 50%, 60%の 3 種類のコンクリート試 験体をそれぞれ 3 個作成した.用いたコンクリート の配合は表 1 の通りである.

実験は、図1は示すように試験機で試験体に圧縮 荷重を載荷すると同時に、向かいあう試験体の側面 に設置した超音波探触子を用いて超音波の透過実験 を行った.送信用と受信用の探触子の直径はそれぞ れ70mm と50mm で、中心周波数は100kHz と200kHz である.探触子の接触面にはグリセリンを塗り、常 に一定の力で接するようにゴムバンドで固定した. 超音波透過実験は各試験体ごとに最大荷重の0,20,



図1 実験装置

表1 コンクリート供試体の配合

W/C (%)	Cement (kg/m ³)	Water (kg/m ³)	Sand (kg/m ³)	Crushed Stones (kg/m ³)	Air Entraining Agent (kg/m ³)	Water Reducing Admixture (kg/m ³)	Average 28-day Concrete Compressive Strength (MPa) ^a
40	345	138	638	744	1.73	1.04	53.0
50	276	138	696	744	1.38	0.69	41.0
60	230	138	734	744	1.15	0.45	30.0

40, 60, 80%の荷重レベルにおいて送信探触子に対 する電圧を変化させて実施した.用いた送信探触子 用の入力電圧は,周波数 100kHz の 10 波の正弦波か らなるトーンバースト波とし,その peak to peak 電圧はパルサーの最大出力電圧である 1800V の 10, 30, 50, 70, 90%になるように変化させた.

2.2 実験結果と考察

図 2 は 0%の荷重レベル, すなわち荷重を載荷す る前に行った超音波透過実験によって得られた透過 超音波の波形とその周波数スペクトル及び周波数ス ペクトルを dB 表示した図を上から順に並べたもの である.ただし, dB 表示においては 100kHz での振 幅を基準として正規化している.また,送信探触子 に入力したトーンバースト波の電圧は 1800V の 90% の約 1600V とした.図3 は図2 と同様の図であるが,







図3 最大荷重の40%の荷重レベルにおいて行った超音波 透過実験によって得られた透過超音波の波形(上段) とその周波数スペクトル(中段)及び周波数スペクト ルのdB表示(下段).



図4 最大荷重の20,40,60,80%の荷重レベルにおける 周波数100kHz での振幅の減少割合

荷重レベルが最大荷重の40%の場合の結果である.

図2と図3の中段に示した周波数成分より明らか なように、最も強い周波数成分は入力電圧周波数と 同じ100kHz であることがわかる.図2と図3の 100kHz における振幅を比較すると、40%の荷重レベ ルである図3における振幅の方が図2の振幅よりも 小さくなっている.これは40%の荷重によってコン クリート内部に微小なき裂が発生し、それによって 透過する超音波が散乱して受信波の基本周波数にお ける振幅が小さくなったものと考えられる.

一方,100kHz 以外の周波数成分はかなり小さい が,図2と図3における dB 表示した下段の図を比 較すると,図3には 200kHz なる周波数において明 瞭なピークが見られる.これは 40%の荷重によって 生じた損傷部を超音波が透過することによって非線 形高調波が発生したものと考えられる.

図 4 は水-セメント比 W/C=40%, 50%, 60%のそれ ぞれの供試体に対して、横軸に最大荷重の 20, 40, 60,80%の荷重レベルをとり、無荷重状態での周波 数 100kHz における振幅を基準(0%)としたときの 100kHz における振幅の減少割合をパーセント表示 したものである. 各荷重レベルにおいて入力のトー ンバースト波の peak to peak 電圧を 1800V の 10, 30, 50, 70, 90%になるように変化させて実験を行 い、それらの平均値を求めたものを図4に示してい る.図4より、荷重レベルの増加に伴って基本周波 数である 100kHz の透過波の振幅の減少割合が大き くなっている.これは図3にも見られたように、荷 重の増加に伴って発生したコンクリート内部の損傷 によって超音波が透過しづらくなり、振幅の減衰が 大きくなったためであると考えられる. また, 図 4 を見ると、一部例外もあるものの、水-セメント比 が大きいほど基本周波数での振幅の減少割合は小さ くなっている.これは水-セメント比が大きいコン クリートほど荷重載荷以前の初期状態においてすで に空隙が多く含まれるため、載荷による損傷状態に



図5最大荷重の0,20,40,60,80%の荷重レベルにおけ る正規化された周波数200kHzでの高調波振幅

おける初期状態からの変化分が小さいためではない かと考えられる.

図 5 は水-セメント比 W/C=40%, 50%, 60%のそれ ぞれの供試体に対して, 横軸に最大荷重の 20, 40, 60, 80%の荷重レベルをとり, 100kHz の振幅で正規 化された周波数 200kHz での高調波振幅を dB 表示で 示したものである. 荷重レベル及び水-セメント比 が増加するとともに高調波振幅が大きくなっている ことがわかる. この傾向はコンクリート中に発生し ていると考えられる損傷度とよい相関を示しており, 高周波振幅からコンクリートの損傷度を推定できる 可能性を示唆している.

3. 鋼材の疲労き裂によって発生する非線形超音波

ここでは、疲労き裂を有する鋼材試験体を作製し、 段階的に荷重をかけることでき裂の接触状態を変化 させながら超音波実験を行い、き裂面の接触状態が 非線形超音波の発生にどのように関わっているかを 検討した.

3.1 実験概要

図6のように中央に疲労き裂を有する鋼製試験体 を作製し、図7に示すように、ジャッキを用いた載 荷によりき裂の接触状態を変化させながら図8(a) のようにき裂面透過波を測定した.

送信探触子は鋼材中の縦波が入射角 45° で入射 するようにポリスチレン製の楔にのせ,受信探触子 は入射波が疲労き裂によって遮られるような位置に 設置した.なお,き裂の深さ d は奥行き方向に変化 しており,表側が 12mm,裏側が 4mm である.図8





図8 実験の種類

の(b) 欠陥のない部分,(c) スリット部の透過波も測 定し,(a) き裂面透過波と比較した.なお,実験で は周波数 5MHz の矩形バースト波を 5 波入射した.

3.2 実験結果と考察

図 8(a)の疲労き裂に対して荷重を-200~250kgf の範囲で変化させたときの波形,および,(b),(c) の透過波の波形とそのフーリエ振幅を図 9 に示す. 実験(a)の結果ではき裂を開く方向の荷重をマイナ ス,閉じる方向の荷重をプラスとして表記している. 図 10 は図 9 で示したフーリエ振幅を基本波(5MHz) の振幅で正規化し、カラーマップで図示したもので ある. 実験(a)のき裂面透過波には(b)と(c)に比べ て基本波よりも低い 2.5MHz や 3.5MHz の周波数にお ける分調波成分に強い振幅が確認できる. 荷重の大 きさに応じてそれらの低周波数における成分の大き さは変化しており、特にき裂が開口状態から閉口状 態に移りつつある Okgf~150kgf の荷重において強 い分調波が見られる.よって、これらの分調波は入 射波を受ける疲労き裂が開閉口を伴って振動するこ とによって発生する非線形超音波である可能性が高 い.ただし、これらの分調波成分が開口したき裂に よる線形応答によって発生しているとの疑念もある. そこで、以下においては、き裂面が常に開口してい る線形き裂モデルを用いた超音波の散乱解析を実施 し、そのような解析によって実験で得られた分調波 を説明できるか否かを検討する.

3.3 線形き裂モデルによる解析

図 11 に示すように,線形き裂モデルとしてモデル1~4の4つを考えた.モデル4はき裂が完全に



開口しているモデルであり、モデル1はき裂が完全 に閉じているモデルである.モデル2,3は荷重の載 荷に伴ってき裂の接触状態が変化することを模擬し たものである.ただし、入射波を受けた場合もき裂 は常に開口していると仮定し、き裂面の振動に伴う 開閉口は生じないものと仮定する.

図 11 の各モデルの探触子位置における平均変位 を周波数ごとに求めた値をカラーマップで表したも のが図 12 である.実験(a)の結果と比較すると,線 形き裂モデルの結果には明瞭な分調波の発生は見ら れない.このことから,分調波はき裂の線形応答で はなく,き裂面の接触による非線形現象によって生 じている可能性が大であることがわかった.

4. 結論

本研究では、コンクリートの圧縮破壊と鋼材の 疲労き裂の2つの代表的な構造材料の損傷を取り上 げ、変動荷重下での非線形超音波を計測した.その 結果、コンクリートと鋼材のそれぞれで高調波と分 調波からなる非線形超音波が得られ、それらが材料 の損傷と密接な関係を有することがわかった.今後



図 12 線形モデルによる解析と実験によるフーリエ振幅 の比較

さらに解析的な検討をすすめ、非線形超音波の発生 メカニズムを解明する予定である.

謝辞

鋼材の疲労き裂に対する超音波計測にご協力頂いたジャ パンプローブ(株)に心より感謝申し上げます.

参考文献

 C. Payan, V. Garnier, and J. Moysan, P. A. Johnson, Applying nonlinear resonant ultrasound spectroscopy to improving thermal damage assessment in concrete, J. Acoust. Soc. Am. Vol.121, No.4, pp. EL125-EL130,2007.
Roe, Shannon E.; Woodward, C.; Cramer, M. J.: Nonlinear

Ultrasonic Testing on a Laboratory Concrete Bridge Deck, Review of Progress in QNDE, AIP Conference Proceedings, Vol.26B, pp. 1429-1434, 2007.

- 山中一司,小原良和,山本摂,三原毅:き裂の非線形超 音波映像法,非破壊検査, Vol. 56, No.6, pp.280-285, 2007.
- 4) S.Biwa, S.Nakajima and N.Ohno : On the Acoustic Nonlinearity of Solid-Solid Contact with Pressure-Dependent Interface Stiffness, Trans. ASME J. Appl. Mech., Vol.71, pp.508-515, 2004.