論文 コンクリートの超音波伝播に関する数値解析的研究

吉田秀典 *1・高橋恵介 *2・堺孝司 *3・山下英俊 *4

要旨: コンクリートの品質評価やひび割れ深さの同定に,非破壊検査法の一つである超音波の 利用が試みられてきた.しかしながら,超音波がコンクリート中をどのように伝播しているの かが不明であることに加え,境界条件や内部状況が超音波の伝播にどのような影響を及ぼすか についても,依然として明らかにされていないのが現状である.本研究では,コンクリートの 超音波伝播試験を行うと同時に,その伝播状況を解析的に視覚化することを目指し,数値解析 的な検討を行った.検討の結果,波は境界上で,あるいは境界に達した後に複雑な伝播をする ことなどが判明した.

キーワード:非破壊検査,超音波,可視化,有限要素解析

1 はじめに

近年,社会基盤整備における資源の有効利用 の観点がその重要性を増している.適切な維持 管理の下におけるコンクリート構造物の長寿命 化は資源効率の究極の形である.また,コンク リート構造物に関する性能照査型設計法が一般 的になりつつあるが,この設計法では構造物の 安全性や耐久性をある前提条件の基で照査する ことになるので,それらの前提条件が実際に確 保されているかどうかを「検査」することが重 要となる.

こうした命題を満たすための手段として有力 視されている技術の一つが非破壊検査である.コ ンクリートに関する非破壊検査方法としては,X 線探査・RCレーダーなど様々な方法が存在する が,弾性体中を伝播する波動を用いる超音波法も 有力な方法と考えられ,研究がされてきた^{1),2)}. しかし,弾性波がコンクリート中を伝播し,傷 あるいは不連続部に差し掛かると,そこで弾性 波は反射,散乱,回折,干渉などが複雑に発生 することに加えて,コンクリートそのものがセ メント水和生成物,骨材,および空気泡からな る複合材料であることなどにより,測定結果に バラツキが生じることが多く,この手法の適用 限界を形成してきた.

山下・堺ら³⁾はこれまで超音波によるコンク リートの品質評価手法を提案し,一定の条件下 においてその有効性を明らかにしてきた.しか し,コンクリート中の様々な状況あるいは境界 条件などの弾性波伝播への影響などについては 大きな課題として残されていた.こうした問題 を解決するためには,超音波伝播の基本的なメ カニズムを把握し,その有効性の条件,適用性 の範囲について明らかにすることが必要となる.

そこで本研究では,コンクリートの品質評価 手法としての超音波法の適用範囲拡大と信頼性 向上を念頭に置き,コンクリート中における超 音波の伝播挙動について,実験および数値解析 により検討することにした.

2 超音波法

超音波を用いた非破壊試験法には,反射波や 透過波を使って材料内の不連続部などを調べる 探傷法と,超音波の減衰,音速および周波数の変 化を利用して,材料組成あるいは弾性係数など の物性および応力状態を調べる方法がある.超

^{*1} 香川大学助教授 工学部安全システム建設工学科 博(工)(正会員)

^{*2} 香川大学 工学部安全システム建設工学科 学生

^{*3} 香川大学教授 工学部安全システム建設工学科 工博(正会員)

^{*4} ハザマ技術研究所 技術研究部 博(工)(正会員)

		単位容積質量 (kg/m ³)						
W/C	s/a	水	セメント	細 骨材	粗骨	骨材	高性能	AE 剤
(%)	(%)	W	С	S	G1	G2	AE	
					2015	1505	減水剤	
55	49.1	180	327	858	441	439	1.10 %	0.001% C

表-1 コンクリート角柱供試体の配合

音波は検査目的や対象物によって,周波数が1~ 5kHzの低周波域から1GHzの高周波域まで広範 囲にわたって使用され,各種金属材料,セラミッ クス,複合材料,半導体,コンクリートなど,広 く適用が図られている.

材料中を伝播する音波の速度は材料の弾性係 数と相関があり,理論的には以下のように定義 されている.

$$C = \sqrt{$$
体積弾性率/密度 (1)

例えば,固体中における縦波の速度 C_L は

$$C_L = \sqrt{\frac{E}{\rho} \times \frac{1 - \nu}{(1 + \nu)(1 - 2\nu)}}$$
(2)

ここで,Eは縦弾性係数, ν はポアソン比である.一方,横波の音速 C_s は

$$C_s = \sqrt{G/\rho} = \sqrt{\frac{E}{\rho} \times \frac{1}{2(1+\nu)}}$$
(3)

である.ここで, G は横弾性係数である.

ただし、コンクリートには骨材などが混入さ れている他に、乾燥収縮やクリープの進行、マ イクロクラックの発生、さらには中性化やアル カリ骨材反応が生じている場合もあるため、密 度、強度、弾性係数が均一でない複合構造であ ると言える.そのため、超音波による測定にあ たっては、特に伝播経路などについて留意する 必要がある.したがって、コンクリート中の超 音波伝播機構の解明には、こうしたの影響を総 合的に捉えることが重要であるが、本研究では まず第一段階として、周波数に着目して検討す ることにした.

3 超音波伝播実験

実験に用いた角柱供試体 (100mm × 100mm × 400mm)の材料は,セメントに普通ポルトラン

ドセメント,細骨材に香川県塩江産砕砂,粗骨材 に徳島県市場産砕石を用い,混和剤としてポリ カルボン酸系の高性能 AE 減水剤および AE 剤を 添加した.配合を表-1 に示す.また,フレッシュ コンクリート試験より求まるスランプおよび空 気量と,円柱供試体(3体)を用いた圧縮試験 より求めた静弾性係数を表-2 に示す.

表-2 実測値

スランプ	空気量	静弹性係数	密度	圧縮強度
(cm)	(%)	(N/mm^2)	(kg/mm^3)	(N/mm ²)
19	4.2	25800	2.3×10^{-6}	40.7

超音波伝播速度の測定は,超音波測定器を用 いて行った.超音波センサ(探触子)には周波数 28kHzのものを採用し,コンクリート表面へは グリースを塗布した上で設置した.なお,この 探触子はコンクリートのひび割れ深さ,コンク リートの厚さ,そして音速を計測するためのも ので,波形を受信し,記録できるものではない. また,探触子(直径が13mm)の中心部にて超音 波を感知することから,速度測定に用いる距離 としては,2つの探触子の中心間距離となる.

前述の通り,本稿ではコンクリート中におけ る超音波の伝播特性について検討することを目 的としているので,ひび割れなどのない供試体 における音速計測の実験を行い,伝播時間の測 定を行った.今回の実験では,図-1に示すBお よびDに受振子を置いた.両点における超音波 の伝播時間,およびそれを基に計算される伝播 速度を表-3に示す.本実験で用いたセンサのマ ニュアルによれば,表面における(本研究ではD における)速度は,表面以外における速度より 3%程度遅く出力されるとあるが,本実験におい てもD点における速度はB点と比較して2.3%遅



く計測されている.また,コンクリートのポア ソン比を0.2 と仮定し,式(2)より動弾性係数を 求めると35,400 N/mm² となり,これは静弾性係 数の約1.38 倍である.文献⁴⁾によれば,動弾性 係数と静弾性係数の比はおよそ1.04~1.37 倍と 報告されているが,本実験においてもこれに近 い値となった.

4 超音波伝播解析

本解析では,厚さ方向に拘束のない2次元平面 応力を仮定し,超音波は図-2に示すように,パル ス波を発振子に相当する位置(図-1の右端中央) にサイン波の半波長を圧縮波として与え,受振 子に相当する位置であるB,Dの他に図中のA, C,Eにおいて変位を出力した.なお,床と接し ている底面は,実験でも変位を拘束しているこ

表-3	超音波伝播速度	(実験)
-----	---------	------

	距離 (m)	時間 (µs)	速度 (m/s)
В	0.1	24.1	4150
D	0.1	24.4	4100

表-4 コンクリートの解析パラメータ

動弾性係数	ポアソン比	密度
(N/mm ²)		(kg/mm ³)
35400	0.2	2.3×10^{-6}

とから,解析においても変位固定とした.本研 究で用いたセンサによるひび割れ深さの測定で は,ひび割れ深さに応じて波の周波数を28kHz あるいは200kHzに設定して入力することから, 本解析でもこの2種類を用いた.この際に両者 の入力エネルギーが同じになるように設定した. 図-2は周波数が28kHzのケースの入力パルスで ある.またコンクリートの解析パラメータにつ いては,円柱供試体を用いた圧縮試験を参考に 決定した.その諸元を表-4に示す.なお,本研 究では問題を単純化するために,超音波の減衰 や骨材などの影響については考慮していない.

解析では,図-1に示す各点(AからE)におい て各種変数をピックアップし,整理を行った.周 波数が28kHzのケースにおける変位応答を図-3 から図-7に,周波数が200kHzのケースにおけ る変位応答を図-8から図-12にプロットした.た だし,y軸は,変位応答の振幅を入力波の最大振 幅で除し,正規化した応答である.

周波数が28kHzの場合,A,B,Cの各点では 波の到達などが明確であり,発振子からの距離 の順に波が到達していることが分かる.ただし, BとCにおいては,初波が到達したすぐ後に最 大波が到達しているのに対し,Aにおいては初 波の到達より暫くしてから大きな波が到達して おり,伝播の傾向が異なる.また,DとEに関し ては明らかに上述した3点と傾向が異なり,小さ な振幅を数回繰り返した後に,大きな引き波が 到達していることが分かる.この状況を説明す る目的で,Dを除く各点に初波が到達した時刻 における変位分布図を図-13 から図-16 に示す.



なお,図は発振子に近いC,B,A,Eの順に並 べている.図より,CおよびBには反射などの現 象が無い状態で波が到達しているが,A点に初 波が到達した時刻では,既に波が左端で折り返 しをしており,波の状態が複雑であることが分 かる.Eに初波が到達する頃には,さらに波は複 雑な様相を呈している.各点において変位応答 が大きく異なるのは,こうした波の伝播の複雑



さに原因があると思われる.これらの結果を基 に計算した伝播速度を表-5に示す.ここで, А, B, Cに関しては, 初波到達した時間を基に伝播 速度を計算したが, DとEに関しては, 初波到 達の判定が難しいことから,最大の引張波が伝 播するまでの時間(最大の引張波の到達時刻-入力における最大振幅波の入力時刻(0.90×10⁻⁵ s))を距離で除したものを計算した.このよう な処理をした理由を以下に述べる.発振子を設 置した箇所で圧縮波を与えた場合,本来,初波 も圧縮のP波が到達する.A,B,Cでは圧縮の P波が明瞭であるが, D, Eではそれが不明瞭で ある.また,理論的には,D,Eでは非常に小さ な P 波しか伝わらない. そこで, D, E について は,P波の後にくるであろうS波(本解析の場合, 引張波になる)に着目をした.その結果,A,B, Cにおける速度は約4100 m/s で,これは前章で 計算した理論値に近い.また,DおよびEにお ける速度は約2700 m/s で,これは式(3)から求



まる S 波の理論値(2540 mm/s)に近い. これよ リ, D および E では明確な P 波の到達が確認で きない一方, P 波よりも速度の遅いが, 把握可能 な S 波を用いた速度計測も可能と思われる.

周波数が 200kHz の場合,周波数が 28 kHz に 比べて,全体的に変位応答が小さいことが分か る.例えば,周波数が 28 kHz の場合,境界上に ある B では変位が大きく増幅される形となって



図-12 変位応答(E点, 200kHz)

いるのに対し,周波数が200kHzの場合,そうし た増幅は見られない.また,周波数が28 kHzの 場合と異なって, BやCにおいても, 初波が到 達した後に最大振幅を迎えるという傾向がなく、 最大振幅を迎える前にいくつかの小波が存在す る.200kHz 場合も, B と C, A, そして D と E という3つにグループ分けができ,それぞれの グループ内では波形は似ているが、グループ間 においては全く異なった変位応答を示している. 紙面の都合上, 200kHz については変位分布図を 示すことができないが,ほぼ,28kHzの場合と同 様のことが言える.200kHzの場合は,図中から 初波の到達を読み取ることが難しいので,28kHz における D および E と同じ解釈で,最大振幅が 到達するまでの時間を計算し,それを基に速度 計算を行った.その結果を表-6に示す.これよ り,A,B,Cにおいては最大振幅を含む波から P波の速度が得られ,また,DおよびEにおいて はS波の速度が得られていることが分かる.

測点	距離	初波到	伝播速度			
	(m)	$(\times 10^{-5} s)$		(m/s)		
Α	0.141	3.48		4050		
В	0.100	2.45		4080		
С	0.050	1.22		4100		
測点	距離	最大引張波	最大引張波	伝播速度		
測点	距離	最大引張波 到達時刻	最大引張波 伝播時間	伝播速度		
測点	距離 (m)	最大引張波 到達時刻 (×10 ⁻⁵ s)	最大引張波 伝播時間 (×10 ⁻⁵ s)	伝播速度 (m/s)		
測点 D	距離 (m) 0.100	最大引張波 到達時刻 (×10 ⁻⁵ s) 4.36	最大引張波 伝播時間 (×10 ⁻⁵ s) 3.46	伝播速度 (m/s) 2890		

表-5 超音波伝播速度:28kHz

表-6 超音波伝播速度:200kHz

測点	距離	最大波	最大波	伝播速度	
		到達時刻	伝播時間		
	(m)	$(\times 10^{-5} s)$	$(\times 10^{-5} s)$	(m/s)	
Α	0.141	3.65	3.53	3990	
В	0.100	2.55	2.43	4120	
С	0.050	1.33	1.21	4130	
D	0.100	3.92	3.80	2630	
Е	0.150	6.02	5.90	2540	

5 まとめ

本研究は、コンクリートの品質評価やひび割 れ深さの同定に超音波法を適用することを念頭 において,実験および数値解析なアプローチに より,コンクリート中の超音波伝播機構に関し て検討を行った.解析より,周波数が200kHzの 場合,周波数が28kHzに比べて全体的に変位応 答(出力)が小さく,実験などでは信号情報が欠 落する可能性が高いことや,波は境界上あるい は境界に達した後に複雑な伝播をすることが判 明した.特に後者に関しては,受振子を置く場 所によって得られる出力が異なることを示唆し ており,出力波形を基にコンクリート内部の状 態を解釈する際には注意が必要である.今後は, さらに伝播機構の解明を進めると同時に,ひび 割れ深さなどの同定に超音波法を適用するケー スを想定し,超音波測定の可能性や限界などに ついて検討を行う予定である.

参考文献

 1) 岩波光保,大即信明,二羽淳一郎,鎌田敏郎,長瀧重義:コンクリート中における弾性 波伝播挙動に関する基礎的研究,土木学会論 文集,No627/V-44,pp.223-238,1999



図-13 変位分布(C点)

図-14 変位分布(B点)



図-15 变位分布(A点) 図-16 变位分布(E点)

- 2) 渡辺健:コンクリートの弾性波動理論欠陥 評価に関する研究,学位論文(熊本大学), 2001
- 3)山下英俊,堺 孝司,熊谷守晃,喜多達夫: 超音波伝搬速度に及ぼす骨材の影響,コン クリート工学年次論文報告集,Vol23,No1, pp.583-588,2001
- 小林一輔,森弥広:ASRを生じたコンクリートの動弾性係数および超音波伝播速度に関する一考察,土木学会論文集,第420号/V13, pp.245-250,1990