## PC 緊張材の破断モニタリングに関する基礎的検討

太平洋セメント(株) 中央研究所 正会員 森 寛晃

正会員 内田 昌勝 正会員 中村 秀三

## ドーピー建設工業(株) 正会員 濱田 譲

1.はじめに

近年、日本海沿岸など厳しい環境におかれる一部の PC 橋梁において、塩害やグラウト不良などによる緊張 材の腐食が顕在化しており、構造物の補修・補強まで含めた効果的なメンテナンスの必要性が認識され始めて いる<sup>1)、2)</sup>。これは PC 鋼材が破断すると、構造物の安全性能、使用性能および耐久性能が著しく損なわれるこ とが予想されるためであり、破断が生じた際には優先的に対策を講じることが重要となる。こうした背景から 供用中に PC 鋼材の健全性を常時モニタリングし、その破断を検出するシステムの開発が望まれている<sup>3)</sup>。

本研究では、まず破断音のエネルギーレベルを把握するため、アンボンド区間を有するプレテンション部材 を作成し、市販の AE センサと AE 計測装置を用いてケーブル切断時に発生する弾性波を収録した。さらに収 録した各地点で波形の振幅値を読み取り、コンクリート中を伝播する弾性波の距離による減衰特性を検討した。 2.実験概要

2.1 使用したセンサと波形収録条件: センサは表 1
に示す 3 種類の AE センサ(R3、R6 および UT1000、い
ずれも PAC 社製)を用いた。波形の収録には MISTRAS
AE 計測装置(10CH、PAC 社製)を用い、計測

条件はサンプリング間隔を 2µs、記録長を 4k(1k=1024 個、約 8ms)とした。

2.2 試験体諸元とセンサ設置箇所: 試験 体はグラウト未充填部を模擬したアンボンド 区間を有するプレテンション部材である。コ

表	1	使用し	たわ	ノサの諸元
1.5	1			

	センサ種類	共振周波数	外径寸法	受感面積
		(kHz)	(mm)	(mm <sup>2</sup> )
	R3	30	28.6 × 39.0	480
	R6	60	19.0 × 21.3	235
	UT1000	広帯域型	17.5 × 16.8	201

表 2 試験体一覧

試験体名	アンボンド長	かぶり	切断方法	
	(mm)	(mm)	機械的	電気化学的
A100-50	100	50		
A300-50	300	50		
A500-50	500	50		
A100-150	100	150		

ンクリートには設計基準強度 50N/mm<sup>2</sup>の普通コンクリートを使用した。試験体には PC 鋼より線 15.2mm (素 線 5mm × 7)を 100mm 間隔で 5 本づつ配置し、アンボンド区間に隣接した箇所にケーブル切断用の箱抜きを 設けてある。PC 鋼材の緊張力は 0.7 Pu(Pu; 破断荷重)で一定とし、アンボンド長は 3 水準、鋼材かぶりは 2 水 準に変化させた。試験体一覧を表 2 に示す。AE センサは切断する鋼材の直上の 3 箇所(アンボンド区間の端 から 500mm、1000mm および 2000mm)に設置し、シリコングリスでコンクリート表面に密着させた。

2.3 緊張材切断方法: 緊張材の切断方法は、 グラインダーによる機械的な切断と、 電解質溶液 (Ca(OH)<sub>2</sub>+5%NaCl溶液)中で通電(直流安定化電源、通電量 1~2A)を行う電気化学的な手法により、鋼材を促 進腐食させる方法の二つを検討した。

3.実験結果および考察

3.1 機械的な切断で生じる弾性波: グラインダーにより素線 1 本を切断した時の収録波形をセンサごとに 図 1 に示す。ここには距離 500mm と 2000mm で収録した波形を併せて掲載している。これによると R6 お よび UT1000 の波形振幅はそれぞれ R3 の 1/2~1/3 および 1/5~1/6 であり、振幅の大小は事前に行ったセンサ の感度確認試験の結果とほぼ対応していた。ケーブル切断時に発生する音は可聴音であり、弾性波としてのエ ネルギーレベルは予想以上に大きかった。そこで今回の実験では波形全体を収録するため、プリアンプなどに よる波形増幅は行わず、センサを直接収録装置へ接続している。モニタリングで検出できる振幅レベルは 0.003V 程度であり、センサ R3 と R6 による距離 2000mm での最大振幅はこれよりも十分に大きかった。 3.2 かぶりとアンボンド長が振幅に与える影響: 図 2はR3の収録波形から最大振幅値を読み取り、各試験体のアンボンド長に対してプロットしたものである。図の上は音源からの距離 500mm、下は2000mmのデータである。実験は7本の素線を1本づつ切断することで行っているが、素線によって振幅値はかなりばらついており、10倍以上レベルが違っているケースもある。ただし音源からの距離に関わらずアンボンド長やかぶりが振幅に与える影響は小さいと言える。

3.3 通電による腐食破断で生じる弾性波: 通電を行うとケーブル 側では陽極反応が起こり、腐食生成物が溶液中に析出し、ケーブル断 面は徐々に減少した。この状態で約15時間のモニタリング計測を行っ たところ、総通電量 10A・hour 程度で素線 2 本目、30A・hour 程度で 素線5本目の破断を検出することができた。通電により腐食破断させ る場合にも、機械的切断の場合と同様に破断を検出できることが確認 できた。通電中に R6 で収録された波形を図 3 に示す。これによると 距離 500mm での波形振幅は図 1の機械的な切断の場合とほぼ同じレ ベルの 0.05V~0.07V である。また距離 2000mm と 3000mm の振幅は 0.02V~0.03Vに減衰しているが、両者の差は小さいことが分かった。 3.4 波形振幅の距離による減衰特性: 実橋梁は部材寸法がはるか に大きいため、コンクリート中を伝播する弾性波の距離による減衰特 性を把握しておく必要がある。図 4 は R6 で収録した波形の最大振幅 値を読み取り、音源からの距離に対してプロットしたものである。こ れによると素線間でのばらつきはやはり大きいが、機械的な切断と促 進腐食による破断で生じる弾性波を比べると両者の振幅レベルはほぼ 同等であることが分かる。距離 1000mm での波形振幅は 500mm の 1/10 程度に減衰するものの、その後は減衰の程度は少なくなり、距離 3000mm においても検出可能な振幅レベルよりも約 10 倍大きい値 (0.01V~0.03V)を保持していた。

4.まとめ

得られた結果をまとめると以下のようになる。

PC 緊張材を切断する時に発生する音は可聴音であり、市販の AE センサと AE 計測装置により波形全体の収録が可能であった。 破断により生じる弾性波の最大振幅は素線によってかなりばらつきがある。 この変動幅に比べるとアンボンド長やかぶりが波形振幅に与える影響 は小さい。 通電実験により鋼材表面からの腐食進行と断面減少に起 因したケーブルの破断を検出することができた。 グラインダーによ る機械的切断および通電による促進腐食破断時に発生する弾性波のエ ネルギーレベルはほぼ同じレベルであった。

[参考文献]1)宮川豊章: PC 構造物のメンテナンス、プレストレストコンクリート、Vol.45、No.1、pp.26~29、2003 2)小林和夫: PC 構造物の補修・補強、コンクリート工学、Vol.37、No.2、pp.3~9、1999.2 3)森元峯夫: PC 構造物の点検・診断と維持補修技術の歩みと展望、プレストレストコンクリート、Vol.42、No.6、pp.115-120、2000







## 図 2 かぶりとアンボンド長の影響







図 4 波形振幅の距離による減衰