

超音波速度と材令を変数としたコンクリートの強度表示について

日本大学 工学部 正 原 忠 勝
日本ミールド(株) 大塚 孝 義

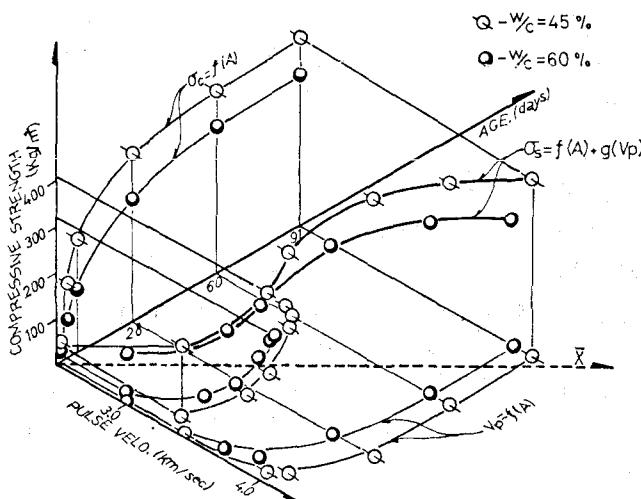
1. まえがき

コンクリート非破壊試験における強度表示は、測定値のみを一変数とする場合が多く、これらの表示において精度を高めるためには、①テストハンマー～関係式を工夫する、②超音波～対数減衰率を用いる、等の方法が行なわれているが、RILEMの非破壊検査委員会とあたアカデミーによれば、超音波がミュミットハンマーと比べて破壊強度との結びつきが良くない結果が得られたといふ報告が紹介されてくる。¹⁾これら強度表示には骨材の種類、水セメント比、材令、及びセメント・骨材等々の影響を考慮すべきで、特に超音波における内部品質の変化が顕著に現われる^{2), 3)}これらを考慮した強度表示を行なうべきであると思われる。本報告においては先づ提案した^{3), 4)} $X = \sqrt{V_p^2 + A^2}$ を変数とした強度表示の適合性について検討するためレーベンクストコンクリート工場におけるコンクリートについて調査を行なつたものである。

2. 超音波速度 V_p と材令 A を変数とした強度表示

コンクリートにおいては超音波速度のみから強度を推定する事は超音波のコンクリート中にあける特性を考慮せねば望ましい方法とは言ひ難く³⁾、これらを考慮して强度定数を求める方法^{5), 6)}が提案され良き精度を持つ。これらは測定装置及び解析方法が実用上難点であるように思われる。これら超音波による特性はセメントペースト硬化体の硬化程度、粗骨材による散乱⁵⁾が挙げられる。このうち粗骨材による散乱には一定品質のコンクリートを用いた場合、粗骨材量は定められてゐる試験があるから、粗骨材による散乱は一定と言ふ事が出来る。よって、推定されるコンクリート中の超音波特性は材令による内部品質の変化、即ち、材令と言ふ事が出来るものと思われる。そこで減衰を測定せず、超音波伝播速度のみを測定した場合の強度のは、超音波速度 V_p 及び材令 A の関係を知る事にある。よって、これらの関係を求めれば図-1. 未だ如くとなり、從来水セメント比の区別が困難であるが、これが明確に示す事が出来る。故に、これら強度表示 $\phi = f(V_p, A)$ とした場合の表示として、強度 $\phi = f(N\sqrt{V_p^2 + A^2})$ を $N\sqrt{V_p^2 + A^2} = X$ として関係付けた。この $\phi = f(X) = f(N\sqrt{V_p^2 + A^2})$ によれば比較的の変動が少なくて、より減衰を測定しなくて良く、実用上有意義であると思われる。本報告では、これら材令 A を測定するため変数 $X_w = N\sqrt{V_p^2 + A^2}$ を指標として検討を行なつた。各種コンクリートにおける表示式は実験式として次に挙げる如くである。これらは普通セメント用いたコンクリートであるが、より如く材令と日付を折点として関係式である。この材令と日付をみ

Fig-1 圧縮強度の3元表示 (川砂利コンクリート)



のコンクリートを用いた場合、粗骨材量は定められてゐる試験があるから、粗骨材による散乱は一定と言ふ事が出来る。よって、推定されるコンクリート中の超音波特性は材令による内部品質の変化、即ち、材令と言ふ事が出来るものと思われる。そこで減衰を測定せず、超音波伝播速度のみを測定した場合の強度のは、超音波速度 V_p 及び材令 A の関係を知る事にある。よって、これらの関係を求めれば図-1. 未だ如くとなり、從来水セメント比の区別が困難であるが、これが明確に示す事が出来る。故に、これら強度表示 $\phi = f(V_p, A)$ とした場合の表示として、強度 $\phi = f(N\sqrt{V_p^2 + A^2})$ を $N\sqrt{V_p^2 + A^2} = X$ として関係付けた。この $\phi = f(X) = f(N\sqrt{V_p^2 + A^2})$ によれば比較的の変動が少なくて、より減衰を測定しなくて良く、実用上有意義であると思われる。本報告では、これら材令 A を測定するため変数 $X_w = N\sqrt{V_p^2 + A^2}$ を指標として検討を行なつた。各種コンクリートにおける表示式は実験式として次に挙げる如くである。これらは普通セメント用いたコンクリートであるが、より如く材令と日付を折点として関係式である。この材令と日付をみ

ける折点はフレッシュコンクリートと硬化コンクリートの区分が表不出来たものと推察した。

・川砂利コンクリート

材令3日以前

$$\alpha_{cc} = \alpha_1 \alpha_{ck} (0.205 \bar{X}_w - 0.558)$$

3日以後

$$\alpha_{cc} = \alpha_1 \alpha_{ck} (1 - 21.44 \bar{X}_w^{-2.70})$$

・碎石コンクリート

材令3日以前

$$\alpha_{cc} = \alpha_1 \alpha_{ck} (0.212 \bar{X}_w - 0.594)$$

3日以後

$$\alpha_{cc} = \alpha_1 \alpha_{ck} (1 - 16.02 \bar{X}_w^{-2.34})$$

・人工軽量骨材コンクリート

材令3日以前

$$\alpha_{cc} = \alpha_1 \alpha_{ck} (0.145 \bar{X}_w - 0.304)$$

SHIK後

$$\alpha_{cc} = \alpha_1 \alpha_{ck} (1 - 5.78 \bar{X}_w^{-1.48})$$

但し、実験室では $\alpha_1 = 1.15$

3. 調査結果

これらより、上式の適合性は川砂利、福島県郡山市内におけるレディミックスコンクリート工場を対象として調査を行った。図4に示す如く、レディミックスコンクリート工場においては設計強度に割増しを考慮して取扱うため一般に \bar{X}_w は推定値より実験値が大きくなっている。各社供試体数は本には言えないが、係数 α_1 を川砂利で $\alpha_1 = 1.35$ 、碎石で $\alpha_1 = 1.45$ とすれば 15% 以下の変動内で推定出来るものと思われる。

あわせて調査は御協力頂きました各社に對して本文をお借りして厚く御礼申し上げます。

参考文献

1)「コンクリートの品質管理試験に関するシンポジウム発表論文および議論の概要」コンクリートジャーナル Vol. 12, No. 9, Sept. 1974 PP. 95 ~ 100

2)原忠勝:「超音波によるコンクリートの凝結・硬化に関する実験的研究」ヒメノ技術年報 XXVIII S49

3)原大塚:「超音波による各種コンクリートの強度表示」ヒメノ技術年報 XXS 期学術講演会 日本国科学院会 S495

4)北田・原大塚:「超音波によるコンクリートの諸性質」ヒメノ技術年報 '74.49 日本物理学会講演会論譲

5)明石外也樹:「技術年報 S.55 PP. 329~334

6)木村敬三, 他二名:「ヒメノ技術年報 XXII, S43, PP. 390~396,

7)笠井:「コンクリートジャーナル Vol. 11, Vol. 10, Oct. 1975, PP. 1~5,

