

岩材令時に低温に曝されたコンクリートの凍害耐久性

東北工業大学 ○ 近藤 誠一
東北工業大学 正 外門 正直
東北工業大学 正 志賀野 吉雄

1. まえがき

寒冷地において冬期間にコンクリートを施工し、材令初期に低温にさらされた場合、コンクリートの強度及耐久性に大きな影響を及ぼすと考えられる。

そこで本研究では、岩材令時に種々の低温条件に曝した後材令14日まで養生したコンクリートの凍結融解耐久性試験を行い、コンクリートの耐久性に及ぼす前養生時間、低温条件、養生方法の影響について調べた。

なお、本研究は東北工業大学、伊藤勝義君、菊地裕一君と共同で行ったものである。

2. 実験方法

コンクリートの配合は水セメント比50%のA Eコンクリートとしコンクリートの練り上がり温度を 10 ± 2 ℃に設定した。

また、凍結融解試験に先立ち、材令初期において50%強度あれば初期凍害を受けないと認めていることを前駆として、前養生時間を24(28.6 kg/cm²)時間、48(60.4 kg/cm²)時間の2種類とした(図-1参照)。

前養生後の低温条件は、図-2、3、4、5、6に示すように実験Iとして冷凍庫を使用して槽内温度範囲を5~ -10 ℃、1サイクルを24時間とし3サイクル繰り返した。実験IIは大型冷凍庫を使用し、槽内温度12~ -14 ℃として1サイクルを12時間で繰り返す空中養生水中融解3サイクルを行った。実験IIIでは、ASTM.C666急速水中凍結融解試験機を使用し、供試体中心温度範囲44~ -17.8 ℃で3および6サイクル行なった。また比較のため実験IVとして前養生終了後、材令14日まで標準養生したものと、実験Vとして打設後72時間5℃養生しその後20℃空中養生したものについても耐久性試験を行った。低温に曝した後の養生方法は、材令14日まで水中20℃、空中20℃の2種類とした。養生終了後

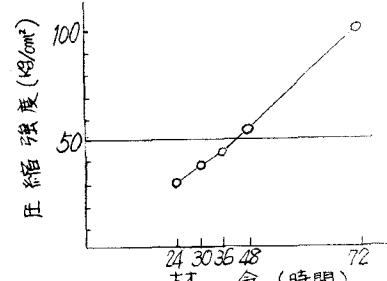


図-1 材令と圧縮強度の関係

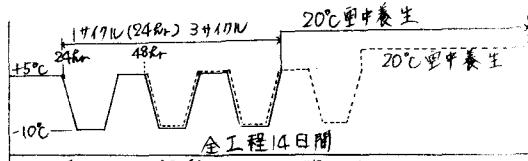


図-2 実験I 工程図

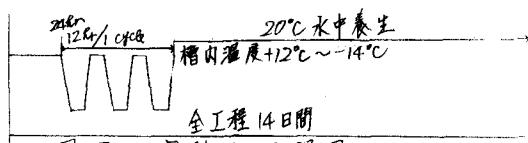


図-3 実験II 工程図

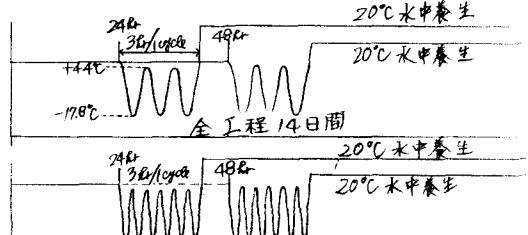


図-4 実験III 工程図

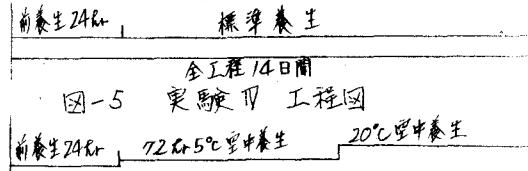


図-5 実験IV 工程図

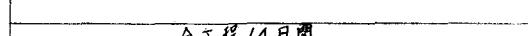


図-6 実験V 工程図

ASTMの急速凍結融解試験を実施した。

10~36サイクル毎にたわみ振動の一次共鳴周波数と重量を測定し動弾性係数および損失重量を求めた。

3. 結果

図-8に示すように実験ⅠおよびⅡにおいては、耐久性指数が99および90~92となるのに対し、実験Ⅲの場合には耐久性指数が57~59と著しい劣化傾向がみられた。実験Ⅳでは、実験Ⅲよりもさしつかえず耐久性指数100と劣化は殆んど認められなかった。これは低温曝露後20℃水中で養生したことによるものと思われる。実験Ⅳでは前養生24時間の場合には、材令初期の凍結融解回数の多いものほど劣化傾向が大きいこと不明らかになつた。また、前養生24時間の供試体において材令初期の凍結融解を行つてある間に、供試体端部から約10cmのところにひびわれが発生した。ひびわれ発生の前後で動弾性係数に変化はみられず、養生後の凍結融解を繰り返しても、ひびわれ幅だけがひろがり、動弾性係数百分率に急激な変化は認められなかつた(図-8参照)。

図-9に示すように実験Ⅰ~Ⅳを通じて300サイクルにおける損失重量を比較した場合、所定の低温条件後水中養生したもののは0.8%、空中養生したものは2.6%の損失が認められた。前者のほうが大きいのは、供試体の乾燥により水和が停滞し、表面剝離が大きくなるためと考えられる。

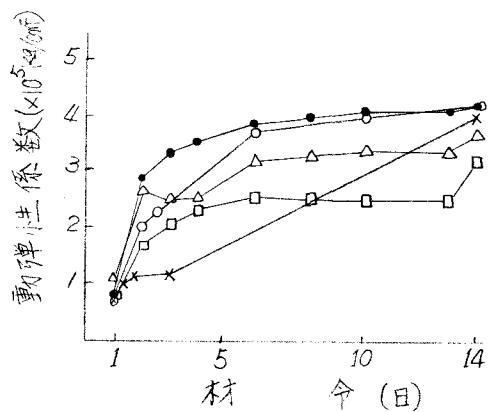


図-7 材令と動弾性係数との関係

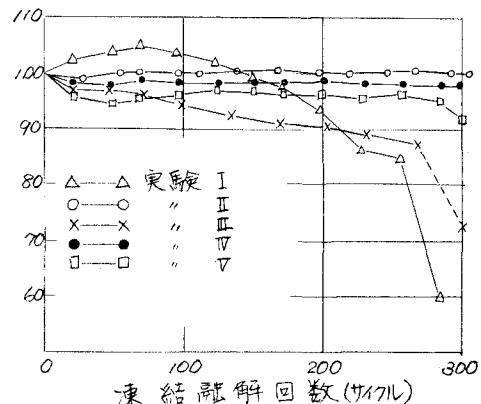


図-8 凍結融解回数と動弾性係数百分率との関係

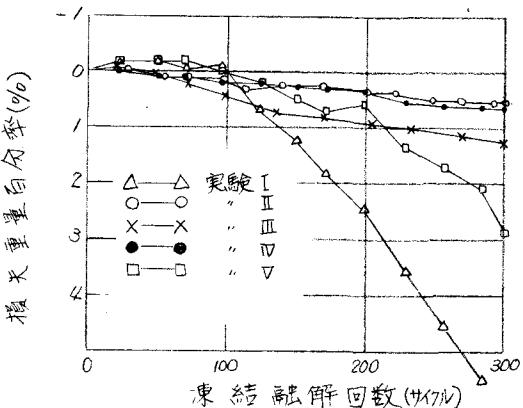


図-9 凍結融解回数と損失重量百分率との関係