

コンクリートの乾燥時における引張・曲げ強度低下について

岩手大学 正員 藤原 忠司
学生員 ○飯泉 章

1. 序

コンクリート構造物には、乾燥過程に於ける場所的乾湿差、水和熱および外部温度の変化により生ずる場所的温度差等により内部応力が発生し、これがコンクリート構造物の安全性をそなう原因となることが少くない。特に軽量コンクリートにおいて、乾燥時の引張・曲げ強度低下が著しいのもコンクリート内部の乾湿差により生ずる内部応力によるものと思われる。このうち内部応力の多くは必然的に発生するもので、その発生を完全に防止するという本質的解決は難しく現段階ではその値を正確に把握し、あらかじめ設計の際に組み入れておく応急的解決方法がより現実的と思われる。

以上の観点に立ち筆者らは、乾燥時の諸強度低下を取り上げ内部応力の量的把握に努めてきた。コンクリートの内部応力を測定する方法は、いまだ確立されておらず本研究においてもいまだ定量的把握には到っていながらここではその方法論を中心に現在まで得られた結果を報告する。

2. 乾湿差に伴う内部応力の測定方法

コンクリート構造物の表面部と内部が同程度に乾燥するには歳月を要する。表面部は容易に乾燥しても内部はなかなか乾燥しない。そのため表面部の収縮は、内部の収縮に比べて大きくなる。そして表面部に引張応力が発生し内部には圧縮応力が発生しこの引張応力が、引張・曲げ強度低下の原因となりコンクリートの伸び能力を越えると構造物表面に亀裂が生ずる。

この経時変化を模式的に示せば図-1 のようになる。図中の自由ひずみとは、表面部の理論的には厚さ $\alpha = 0$ の薄片を自由に乾燥させた場合の収縮ひずみであり拘束ひずみとは、この薄片が隣接する部分によって拘束されるから乾燥収縮したときのひずみである。これら両者の差が内部応力によるひずみと考えられるが、この内部応力は一種の持続荷重と考えてよくそのためクリープが発生し内部応力によるひずみはある程度解消され実際には図のようになる。従って内部応力によるひずみとは次のようになる。

$$\varepsilon_i = \varepsilon_f - \varepsilon_g - \varepsilon_c \quad \text{--- (1)}$$

この ε_i を知ることができれば内部応力は、次式により求まる。

$$\sigma_i = E_i \varepsilon_i \quad \text{--- (2)}$$

実験的に E_i を求めたりめぐらす方法を種々考えてみたが、筆者らは次の3方法により E_i を求めその値を比較検討することとした。

(i) 時刻 t_0 において表面部分を隣接部分の拘束から解放し ε_i を直接的に求める。

(ii) E_f ・ E_g ・ E_c を測定し (1) 式により ε_i を求める。

(iii) E_i はコンクリート内部の含水状態および乾湿差に伴うコンクリート内部の骨材の体積変化の関数であると考えてこれらの値を測定し ε_i を間接的に求める。

以下各方法について説明する。

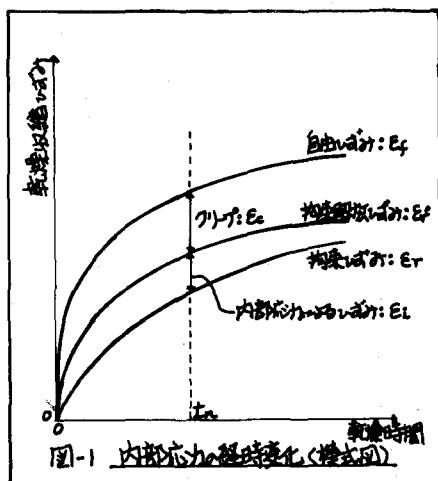


図-1 内部応力の経時変化(模式図)

3. 直接的な方法

この方法による結果については既に報告者がいるので詳述しないが、この方法により内部応力が確かに存在していること、その値は予想以上に大きく乾燥2日目で最大を示すこと等が認められる。

4. <1>式による方法

実験技術上 E_0 を求める事は容易であり ϵ_0 や ϵ_1 についても難い。 ϵ_1 を測定する時 $a \neq 0$ となるのは不可能なので $a = 1.5^m$ として一面乾燥させ表面(乾燥面)と裏面(コーティング面)のひずみを測定したところ図-2の結果が得られた。表面と裏面との差は ϵ_1 によるものと思われるが、厚さの大きい構造物の場合は、このよりが拘束される事になりこの結果は、内部応力についての資料となりうる。

以上の影響をなくすために種々の寸法の角柱コンクリート供試体を容積配合を同一にして普通・軽量について作り、中心の乾燥収縮 ($10 \times 10 \times 40^m$ $4 \times 4 \times 16^m$) および乾燥面の乾燥収縮 ($4 \times 4 \times 4^m$) を測定したところ図-3が得られた。

図より乾燥初期において乾燥収縮ひずみの大きさ・速度は、供試体の寸法によつて異なり寸法が小さいと大きい。しかしそれ時期を過ぎると寸法が大きい供試体の乾燥収縮ひずみの速度は増加する。そして寸法の差異による乾燥収縮ひずみの差は縮んでいくことが認められる。また軽量コンクリートは普通コンクリートの乾燥収縮ひずみよりも小さいがその差も日時の経過に伴い縮まる傾向がある事が認められる。これは骨材の特性の差違にみるものと思われる。

図-4は、乾燥収縮ひずみと重量損失率との関係に及ぼす供試体寸法の影響を示したものである。図より曲線勾配は、乾燥初期において緩くからりの重量損失率に対して少しの乾燥収縮ひずみしか示さないが次第に勾配は急になり少しの重量損失率に対してもかなり乾燥収縮するようになる。これは、コンクリート中水分の逸散機構へまり初期には、乾燥収縮ひずみにそれ程影響のない自由水が逸散し次に乾燥収縮ひずみに影響の大なるゲル水の逸散へと移行することによるものと考えられる。

また図から乾燥収縮ひずみと重量損失率との関係に及ぼす供試体寸法の影響は、少ない方に思われる。よって重量損失率があれば、図-4に示す ϵ_0 が推定可能と思われる。

クリーパーは、荷重を加えておくと日時の経過に伴いひずみが増加する性質があり、内部応力を解放しコンクリート構造物のひびわれ発生を防止するのに有効なものである。

内部応力による発生クリーパーの測定方法は難しく確立されていないが、図-1の様にまだ測定可能であろう。つまりこの様な供試体を作り、これを一面から乾燥させ他面はコートングして

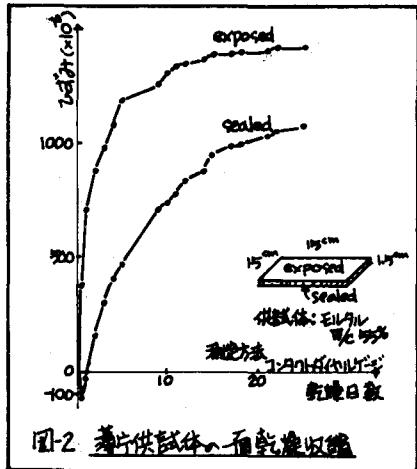


図-2 箱型供試体の一面乾燥収縮

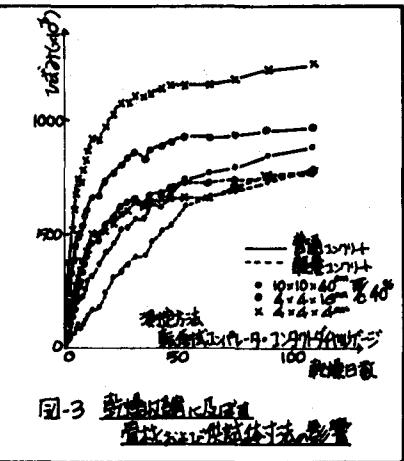


図-3 乾燥初期における
寸法による影響

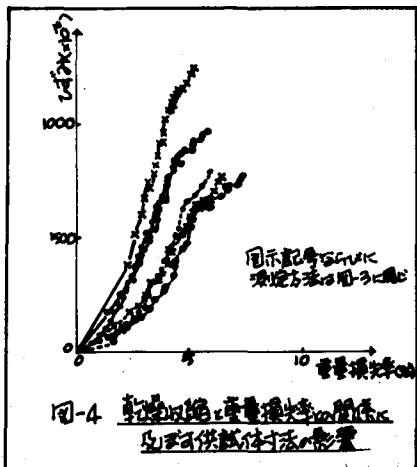


図-4 乾燥収縮、重量損失率の関係
及ぼす供試体寸法の影響

乾燥を防止する。一方(a)の乾燥面と周囲面積を有し厚さ $a \neq 0$ の供試体(b)(c)を作り、(b)は一面のみ乾燥させ他面はコート用テープで自由に収縮させる。(c)は接着剤・ボルト等で拘束し(a)供試体と同程度収縮するように拘束を調節しながら一面のみ乾燥させる。そしてある時刻 t_0 におけるひずみ ϵ_0 拘束ひずみ ϵ_{0f} を読み、その後解放して拘束解除ひずみ ϵ_f を記録する。またこの時(b)のひずみ ϵ_b 、時刻 t_0 における自由ひずみ ϵ_{bf} を与えるので $\epsilon_b = \epsilon_{bf} - \epsilon_{0f}$ である。

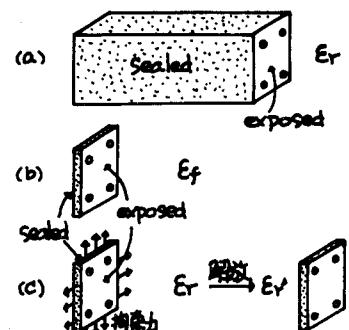


図-5 クリート測定方法

5. 間接的測定方法

コンクリート供試体($4 \times 4 \times 16\text{cm}$)を一面からのみ乾燥させ他の面を切断し、含水量を測定してコンクリート内部の含水状態の変化を調べた結果が図-6、図-7である。図-6は、骨材の大きいおよび軽量骨材の初期含水量の違いによる乾燥に伴うコンクリート内部の含水量の変化を示したものであり、図-7は、供試体乾燥面から $0\sim 1\text{cm}$ と $1\sim 2\text{cm}$ との間の含水量差の経時変化を示したものである。

図-6より普通・軽量コンクリートとも表面付近の含水量勾配が急で内部に向かって緩くなっている。乾燥するに伴い表面付近と内部との含水量の差は縮まることが認められる。又、普通コンクリートと軽量コンクリートを比べてみると軽量コンクリートの方が含水量勾配は急である。これは、軽量骨材は普通骨材に比べて吸水量が多いという特性によるものであり、そのため、軽量コンクリートの内部応力が大きく從って諸強度低下の著しいことが推定される。

又、図-7より乾燥面附近2地奥間の含水量の差は、2週間附近で最大値を示しその後減少することが認められる。この時期は諸強度低下の著しい時期があつたのであることを考えあわせると、含水量勾配と内部応力とは密接な関係があることが明らかである。この結果を内部応力と結び付けるためには、含水量とひずみを並べてクリーパーとの関係を知り必要がある。クリーパーの影響は、図-4の測定方法よりわかるし、含水量とひずみとの関係は、図-4より知り得る。

おわりに、本研究に御協力を戴いた岩手大学 榊子屋成氏に厚く御礼致します。

参考文献

(1) 濑原：乾燥に伴うコンクリート表面部に発生する内部応力について

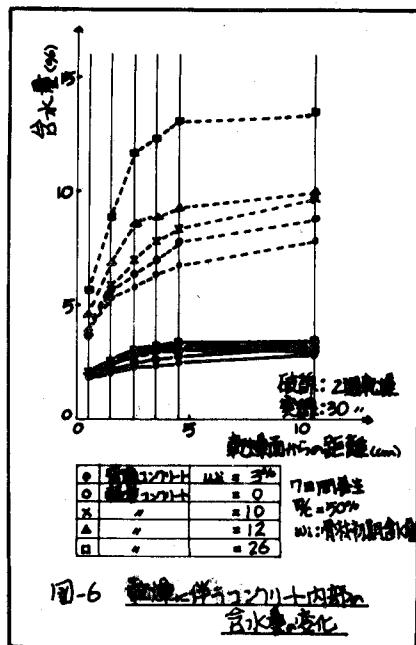


図-6 乾燥に伴うコンクリート内部
含水量変化

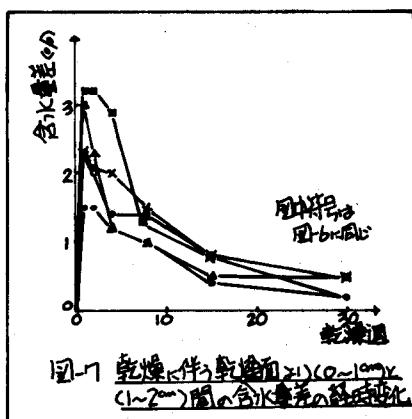


図-7 乾燥に伴う乾燥面(0-1cm, 1-2cm)間の含水量差の経時変化