若材齢コンクリートにおける 温度応力拘束下での応カーひずみ関係

1120339 吉川 由晃

高知工科大学 工学部 社会システム工学科

コンクリート構造物の設計や施工において、コンクリートの初期ひび割れの発生の有無および発生時期 を予測することが重要である。この予測のためには、若材齢コンクリートにおける温度応力拘束下での応 カーひずみ関係を明らかにする必要がある。そこで、本研究では、若材齢コンクリートにおける温度応力 拘束下の応力-ひずみ関係を長期強度の増進が大きい高炉セメントB種を用い、普通ポルトランドセメン トと比較し、圧縮および引張試験で測定することを試みた。また実験結果より、クリープひずみの粘弾性 をモデル化することにより、クリープ曲線の検討を行った。

Key Words: 若材齢、クリープ、リラクセーション、温度応力-ひずみ関係

1. はじめに

コンクリート構造物の設計や施工において、コン クリートの初期ひび割れの発生の有無および発生時 期を予測することが重要である。この予測のために は、若材齢コンクリートにおける温度応力拘束下で の応カーひずみ関係を明らかにする必要がある。そ こで、本研究では、若材齢コンクリートにおける温 度応力拘束下の応カーひずみ関係を長期強度の増進 が大きい高炉セメントB種を用い、普通ポルトラン ドセメントと比較し、圧縮および引張試験で測定す ることを試みた。

2. 実験

2.1 断熱温度上昇試験

本実験に入る前、極めて初期の基礎コンクリート データを得るために断熱状態における若材齢コンク リートの温度発現および断熱温度上昇下の強度発現 を測定した。供試体の寸法は、幅300mm×高さ300mm ×長さ300mmの立方体とし、供試体の周りを発砲ス チロールで囲い完全断熱状態とした。練上がり温度 を20℃設定にし、空気循環式の恒温恒湿器を用いて コンクリート内部の温度追従を行った。温度追従に は熱電対を使用した。断熱温度上昇測定結果から断 熱温度上昇特性の式(1)における実験定数、すなわ ち、終局断熱温度上昇量 Q_{∞} 、温度上昇速度係数 γ を 求めた。

- $Q_{(t)} = Q_{\infty}(1 e^{-\gamma t})$ (1)
 - $Q_{\infty} = \mathbf{a} \cdot \mathbf{C} + \mathbf{b}$ $\gamma = \mathbf{g} \cdot \mathbf{C} + \mathbf{h}$
- ここに、Q_(t):材齢における温度上昇量(℃) O_m:終局断熱温度上昇量
 - γ :温度上昇速度係数
 - γ· 洫皮工开还反际家
 - e:自然定数の底
 - **t**:材齢(日) である。

2.2 断熱温度上昇下における強度試験

配合条件は上記の断熱温度上昇試験と同じである。 供試体の作製は、直径100mm、高さ200mmの軽量型枠 を使用した。養生条件は封かん状態とし、断熱温度 上昇試験と同じ条件下で行った。

2.3 温度応力拘束下での圧縮および引張試験

2.3.1 試験体の形状と寸法

試験体は、普通ポルトランドセメントと高炉セメントB種の両方を同じ条件下で実験を行うため寸法は、幅150mm×高さ150mm×長さ900mmの直方体のコンクリートブロックとした。

また、コンクリートの示方配合およびスランプ値、 空気量を**表-1**に示す。普通ポルトランドセメント (密度3.15g/cm³)、高炉セメントB種(密度 3.04g/cm³)ともに断熱温度上昇試験の配合条件と同 じとした。

セメント の 種類 [※]	設計強度 (MPa)	スランプ (cm)	水セメント比 (%)	最骨材率 (%)	単位量(kg/m ³)				
					セメント C	水 W	細骨材 S	粗骨材 G	減水剤 SP
OPC	30	12	67	43.5	244	163	824	1082	19.43
BB	30	12	67	43.5	244	163	821	1078	19.43

表-1 コンクリートの配合条件および示方配合

※ OPC:普通ポルトランドセメント、BB:高炉セメントB種

2.3.2 ひずみ測定

使用鉄筋はD19(公称直径 φ =19.1mm)を用い、ひ ずみゲージを貼付するにあたり断面を削らなくて良 いものとするために、JIS G 3112に適合する側面にふ しのないネジふし鉄筋を用いた。

また、鉄筋軸に沿ったひずみ分布を測るために、 鉄筋にひずみゲージを貼り付けた。ひずみゲージの 貼付は、圧縮、引張が分かるように横リブのない部 分に貼付した。ひずみゲージの間隔は、約150mm間 隔で5本を表裏対に貼り付けた。

2.3.3 試験方法

載荷は、試験体から出しておいた鉄筋に中空型ジャッキを通し、ロードセルを設置し、鉄板とロック ナットを使い固定した。一方向の載荷とし、事前に 行った断熱温度上昇試験により得たデータを基に載 荷荷重を設定した。また、定期的に除荷および再載 荷を行うものとする。試験体図を図-1に示す。



3. 実験結果および考察

3.1 断熱温度上昇試験結果

普通ポルトランドセメントを用いた、断熱温度上 昇試験結果を図ー2に示す。この実験により、終局 断熱温度上昇量Q∞は37.44℃、温度上昇速度係数γを 2.056であることが分かった。

また、圧縮強度と断熱温度上昇量の関係を**図-3** に引張強度と断熱温度上昇量の関係を**図-4**に示す。



引張強度と断熱温度上昇量の関係を**式(2)**の直線 で表すことができる。

St=0.055t (2)

3.2 温度応力拘束下での引張および圧縮試験

実験で得られた普通ポルトランドセメントのひず み履歴を図-5、高炉セメントB種のひずみ履歴を 図-6に示す。

また、実験で得られた普通ポルトランドセメント の応力と材齢の関係を図-7、高炉セメントB種の 応力と材齢の関係を図-8に示す。考察として、高 炉セメントB種の引張応力が引張強度モデルを超え ており、破断していることが分かる。











3.2.1 応力-ひずみ関係

普通ポルトランドセメントの温度応力拘束下にお けるコンクリートの応力-ひずみ関係を図-9、高 炉セメントB種を図-10に示す。この実験結果に より、普通ポルトランドセメントおよび高炉セメン トB種のどちらも現状の土木学会有効ヤング係数法 ¹⁾よりも圧縮クリープおよび引張クリープによって 応力が小さくなる。



応力ーひずみ関係



図-10 高炉セメントB種の応力-ひずみ関係

3.2.2 粘弾性モデル

図ー9、図ー10における結果からモデルを考えるため、全ひずみがクリープひずみと弾性ひずみからなるモデルを作成し、実験的に求めた。除荷および再載荷におけるクリープひずみと弾性ひずみのモデルを図ー11に示す。粘弾性は弾性体であるバネと粘性体であるダッシュポットで示す。

普通ポルトランドセメントのクリープひずみおよび弾性ひずみと材齢の関係を図-12、高炉セメントB種のクリープひずみおよび弾性ひずみと材齢の関係を図-13に示す。普通ポルトランドセメントのヤング係数と引張強度の関係を図-14、高炉セメントB種のヤング係数と引張強度の関係を図-15に示す。



図-11 クリープひずみのモデル

ここに、 σ : コンクリート応力、 ϵ e: 弾性ひずみ、 Ee: 有効ヤング係数、 σ s: バネ応力、 ϕ : クリー プ係数、 Δ t: 経過時間、 Δ ϵ : ひずみ増分

粘弾性モデルを用いて行った解析例を示す。若材 齢コンクリートにおける温度応力拘束下での今回の 実験では、普通ポルトランドセメントおよび高炉セ メントB種の両方ともに材齢3日までは全ひずみとク リープひずみがほぼ同じ値であるが、それ以降は全 ひずみとクリープひずみに差があるため、引張クリ ープがあることが分かる。





4. 結論

断熱温度上昇試験および若材齢コンクリートにお ける温度応力拘束下でのひずみ変化を測定する実験 結果から、以下の結論が得られた。

- (1) 断熱温度上昇試験から得られた引張強度と断 熱温度上昇量の関係は直線となった。
- (2) 現状の有効ヤング係数法よりも圧縮クリープ および引張クリープによって応力が小さくなる。
- (3) モデルの瞬間バネ定数とシリンダーで測った ヤング係数はほぼ同じになり、引張強度に対し て直線的に増加する。

参考文献

 2007 年制定コンクリート標準示方書[設計編], 土木学会,2007.12