論文 マスコンクリートの温度ひび割れ発生に関する解析的研究

神代泰道*1·一瀬賢一*2·川口徹*3

要旨:マスコンクリート部材として代表的な壁状および床状構造物を対象として,若材齢 コンクリートのクリープ性状を厳密に考慮できる3次元有限要素法による温度応力解析を 行い,コンクリートの調合条件,施工条件が温度ひび割れ発生に及ぼす影響を検討した。そ の結果,以下のことが分かった。1)壁状構造物では,温度上昇の大きいセメントほど,か つ,打込み長さが長いほど,温度応力は増大し,温度ひび割れが発生しやすくなる。2)床 状構造物では,温度上昇の大きいセメントほど,かつ,打込み高さが高いほど,温度応力 は増大し,表面ひび割れが発生しやすくなる。

キーワード:マスコンクリート、3次元温度応力解析、温度応力、ひび割れ指数

1. はじめに

近年,コンクリート構造物の大規模化,高層 化に伴い,マスコンクリートの検討が必要とな る事例が増加している。コンクリート構造物の 長寿命化,高耐久化が強く求められている中, 有害な温度ひび割れは鉄筋コンクリート構造物 の耐久性を損なう恐れがある。このため,大規 模な部材を打設する際には,マスコンクリート として検討・対策が求められる。しかしながら 個々の固有の条件毎に発生する温度応力を解析 的に予測するには,時間がかかり速やかな対策 がとれないなどの問題があった。

ここではマスコンクリート工事の代表例とし て壁状構造物と床状構造物を対象とし,セメン トの種類,打込み高さ及び打込み長さが温度応 力に及ぼす影響について解析的に検討し,それ ぞれのマスコンクリート部材の温度応力に及ぼ す影響要因を考察した。

2. 解析方法の概要

温度解析は、3次元有限要素法による非定常 熱伝導解析を用いた。温度応力解析は、コンク リート打込み直後からの若材齢コンクリートの 弾性係数の発現性状やクリープ性状を厳密に反

*1	(株)大林組	技術研究	所 建	築材料研究	室
*2	同	グループ長	夏 工博	(正会	員)	
*3	百	技術管理部	8 部長	工博	(正会員)	

映した3次元有限要素法による温度応力解析プ ログラム¹⁾を用いた。なお、応力解析ではひび 割れ、自己収縮や乾燥収縮の影響については考 慮していない。温度ひび割れ発生の危険性は、 式(1)に示すようにひび割れ指数で評価した。 一般的にこの指数が1.0を下回ると温度ひび割 れが発生する危険性が高くなるとされる。

$$I=f(t) / o(t)$$
 (1)

f(t):有効材齢t日における引張強度(N/mm²) o(t):有効材齢t日における温度応力(N/mm²)

3. 解析上の設定条件

3.1 コンクリートの調合条件。

表-1に示すようにセメントは普通ポルトランドセメント,高炉セメントB種,中庸熱および低熱ポルトランドセメントの4種類とし,水

表-1 コンクリートの調合

No.	セント 種類	W/C (%)	単位 セメント量 (kg/m ³)	断熱温度上昇式 $Q = K(1 - e^{-\alpha t^{\theta}})$		
				K	a	β
1	普通	50.0	340	56.3	1. 37	1.00
2	高炉	50.0	340	54.4	0. 88	1.00
3	中庸熟	50.0	340	50. 5	0.76	1.00
4	低熱	50.0	340	44.8	0. 51	0.70

構造材料グループ 副主査 工博 (正会員)

セメント比を50%,単位セメント量を340kg/■³ とした。コンクリートの断熱温度上昇特性は表 −1に示す式で曲線化した。なお、定数K, α 及びβについては資料²⁾を参考とし、セメント の種類に応じて設定した。コンクリートの断熱 温度上昇曲線を図−1に示す。

3.2 力学性状

コンクリートの圧縮強度は、図-2に示すよ うに凝結の終結材齢から発現するものとし、片 対数軸グラフ上で折れ線上の発現を示すものと した。弾性係数は、図-3に示すように資料²⁾ のデータとこれまでの実験データによる回帰式 により、圧縮強度の関数として与えた。温度応 力は重ね合わせ法を適用し、ある時間区分内に 生じた温度ひずみとクリープひずみの増分によ

る応力増分を求め、それ以 前からの応力増分を足し合 わせて、その時点の温度応 力として評価したい。クリー プ性状は図ー4に示す基準 コンクリートによる実験デ ータを用い,任意のコンク リートに対しては次のよう に反映した。まず任意のコ ンクリートの温度解析結果 により有効材齢を求め、そ の有効材齢に対する弾性係 数を求める。次にその値と 同じ弾性係数になる基準コ ンクリートの有効材齢を求 め、これを等価有効材齢と する。この等価有効材齢を 載荷有効材齢とする単位ク リープひずみが発生するも のと仮定したい。引張強度 は、図-5に示す供試体の 割裂引張強度と圧縮強度の 関係による回帰式により推 定した。なお、実構造物中の 引張強度を評価するにあた り, 文献¹⁾と同様に回帰式に対し0.8倍とした 値を用いた。解析で用いた各種定数を表-2に 示す。地盤の弾性係数は,N値=10程度の砂地 盤を想定して30N/mm²とした。コンクリートの 打込み温度は20℃,外気温は15℃一定とした。 地盤の最深部は15℃一定の固定温度とした。

表-2 解析で用いた各種定数

項目	コンクリート	地盤		
比熱(KJ/kg°C)	1. 20	1.34		
熱伝導率(₩/m℃)	2.70	1.44		
密度(kg/m³)	2300	1800		
熱伝達率(\₩/m²)	上面:14.0 側面:8.0(5日)→14.0	韋出面:14.0		
ヤング係数(N/mm ²)	Ec = 4763 (Fc) 0.523	30		
ポアソン比	0.2	0.3		
引張強度(N/mm ²)	Ft = 0.145 (Fc) 0.785	-		
線膨張係数(µ/℃)	10	10		



NII-Electronic Library Service

3.4 解析モデル

壁状構造物は,図-6(1)に示すように 高さ1.0mの基礎スラブ上に打設される高 さ2.5mの壁状構造物とし,壁厚を1,2,3m, 打込み長さを5,10,25,40mと変化させた 場合の温度応力について検討した。床状構 造物は,図-6(2)に示すように地盤の上 に打設される基礎スラブ状構造物とし、打

込み高さを1,2,3mと変 化させた場合の温度応力 について検討した。さら に高さ2mおよび3mにつ いては、それぞれ1mずつ にリフト分割する場合に ついても検討した。解析 モデルは対称性を考慮し て1/4 モデルとした。解 析モデルの一例を図-7 に示す。



4. 壁状構造物の解析結果

4.1 セメント種類・打込み長さの影響

温度解析結果の一例として、壁厚2m、打込み 長さ25■とした場合の部材中心部の打込みから の温度変化を図-8に示す。最高温度はセメン トの種類によって異なり、普通>高炉>中庸熱 >低熱の順であった。なお、打込み長さの影響 はほとんどなかった。図-9に壁厚2mとした 場合の打込みからの温度応力の推定結果を示 す。最高温度までの温度上昇中に圧縮応力が蓄 積され、その後、温度降下に伴い、引張側に移 行する。引張応力の大きさは、打込み長さが長 くなるほど大きくなり、また、温度上昇が大き いセメントほど、発生する応力も大きくなっ た。打込み長さが25m以上になると普通、高炉 および中庸熱では、温度応力が引張強度を上回 り、ひび割れ発生の危険性が高くなるという結 果となった。

4.2 壁厚の影響

中庸熱を用いて打込み長さ25■とし、壁厚を



1,2,3m と変化させた場合の温度および応力解 析結果を図-10に示す。壁厚が大きいほど最 高温度は高くなり、その後の温度降下も緩や かとなった。温度応力は、壁厚が小さいほど引 張側に早く転じ、引張強度と一致する時期は、 壁厚が大きいほど遅れる傾向であった。

4.3 ひび割れ指数に及ぼす影響要因

各解析ケースにおいて(1)式によりひび割れ 指数を算定し、その最小値をL/H(打込み長さ /壁高さ)で整理して図-11に示す。これら の結果から例えば、壁厚1mの壁状構造物にお 果

いて,ひび割れ指数1.0を満足するL/Hについ てセメント種類ごとに求めると、普通では4、 高炉では6,中庸熱では9,低熱では20という 目安を得ることができる。ひび割れ指数は, L/ Hを小さくするほど増大するが、壁厚の小さい 方が、より顕著にひび割れ指数が増大すること が分かる。

の降下に伴い引張側に移行する。打込み高さが 低いほど早期に引張側に移行する。一方、表面 部の温度応力は、温度の上昇中に引張応力が蓄 積され、温度降下に伴い圧縮側に移行する。打 込み高さが高いほど大きくなり、2m以上では 引張強度を超え、ひび割れの危険性が高くなる ことが分かる。







中庸熱を用いて打込 み高さを1,2,3mと変化

させた場合の床状構造 物の部材中心部と表層 部の温度解析結果を図 - 12 に示す。表層部は 部材断面上部の表面上 の点である。中心部の 温度は, 打込み高さが 高くなるほど高く、ま た外気温まで下がる時 間も長くなる。一方,表 層部の温度は, 打込み 高さが違っても大きな 変化はない。温度応力 解析結果を図-13に示 す。中心部の温度応力 は、温度上昇中に圧縮 応力が蓄積され、温度

5.2 リフト分割の影響

高さ2∎の床状構造物を高さ1∎ずつ2リフト に分割した場合の温度および応力解析結果を図 -14に、高さ3mの床状構造物を高さ1mずつ3 リフト分割した場合を図-15に示す。それぞ れ1回で打込んだ場合に比べて、最高温度は小 さくなり、このため部材の内外温度差が低減さ れ、表層部の温度応力も小さくなっている。一

方, 中心部の温度応力 は、上部リフトの温度上 昇に伴って引張応力が発 生し,1回で打込んだ場 合よりも大きな引張応力 が発生することが分か る。

5.3 ひび割れ指数に及 ぼす影響

各セメントを用いた場 合の床状構造物のひび割 れ指数を打込み高さで整 理して図ー16に示す。温 度上昇の大きいセメント ほど、また、打込み高さ が高いほどひび割れ指数

70

60 ŷ

b)御覧→ー/i 4/1 □

Ð

70

60

50

40 30

20

10

0

0

コンクリート温度(C)

0

は低下し、温度ひび割れ発生の危険性は大きく なる。なお、今回の検討範囲においては、中心 部より表層部のひび割れ指数が小さくなり、発 生するひび割れは表面ひび割れであると考えら れた。ひび割れ指数が1.0となる打込み高さを 各セメントごとに求めると、普通および高炉で は1.5m, 中庸熱では2.0m, 低熱では2.5mとい う目安が得られた。リフト分割した場合のひび



図-15 高さ3mの床状構造物を3リフト分割した場合の温度・応力解析結果(中庸熱)



図-16 打込み高さとひび割れ指数の関係

割れ指数を図-17に示す。リフト分割により 各リフトにおける表層部のひび割れ指数は増加 するが、中心部のひび割れ指数は、上部リフト の温度上昇の影響により低下することが分か る。

6. 既往の報告事例との比較

実際の構造物において温度・応力を測定して いる報告事例と今回の検討結果について比較を 行った。文献³³は、1.5mの基礎コンクリート上 に打込まれる壁厚1m,高さ1.5m,打込み長さ 15mの壁状構造物である。普通セメント(単位 セメント量380kg/m³)を用いた結果,材齢5日 でひび割れが発生したと報告されている。今回 示した図-11によって温度ひび割れ発生の危 険性を評価すると,壁厚1m,L/H=10における 普通セメントのひび割れ指数は0.75となり,危 険性は高いといえる。

文献⁴は,0.4m厚のスラブ上に打込まれる壁 厚1.2m,高さ3.1m,打込み長さ20.8mの壁状 構造物である。低熱セメント(単位セメント量 354kg/m³)を用いた結果,ひび割れの発生はな かったと報告されている。図-11によってL/ H=6.7の場合の低熱セメントのひび割れ指数を 求めると,壁厚1mで1.6,壁厚2mで1.4であ り,温度ひび割れが発生する可能性は低いと評 価できる。このように詳細な条件は異なるもの の,今回の検討結果を用いて温度ひび割れの危 険性を簡易に判断できる見通しが得られた。

図-17 リフト分割とひび割れ指数の関係

7. まとめ

マスコンクリート部材として代表的な壁状 および床状構造物を対象として,セメントの 種類,施工条件が温度ひび割れ発生に及ぼす 影響を検討した。知見を以下に示す。

- (1)壁状構造物では、温度上昇の大きいセメント ほど、かつ、L/Hが大きいほど、ひび割れ指 数は低下し、温度ひび割れが発生しやすくな る。
- (2)壁厚が小さいほど,L/Hを小さくすることで, より顕著にひび割れ指数を改善することがで きる。
- (3)床状構造物では、温度上昇の大きいセメント ほど、かつ、打込み高さが高いほど、表層部 のひび割れ指数は低下し、表面ひび割れが発 生しやすくなる。
- (4)リフト分割により表層部のひび割れ指数は改 善するが、上部リフト打設に伴う温度上昇の 影響により、下部リフトの中心部のひび割れ 指数は低下する傾向である。

参考文献

- 1)川口 徹:施工条件がマスコンクリートの 温度応力に及ぼす影響に関する解析的研究, 日本建築学会構造系論文集,No.535, pp.21-28,2000
- 2)太平洋セメント技術資料, 2001
- 3) 日本コンクリート工学協会:マスコンクリ ート温度応力研究委員会報告書, pp.137-140,1998
- 4) 日本建築学会:マスコンクリートにおける 技術の現状, pp. 176-179, 2001