

伝達マトリックス法による鋼コンクリート合成構造の乾燥収縮・クリ- γ 解分析.

大阪工業大学 正会員 ○栗田 章光
〃 〃 赤尾 親助

1. まえがき

近年における鋼コンクリート合成構造は、コンクリート構造および鋼構造につく第3の構造としての位置づけが確立しつつある。したがって、今後、複雑多岐にわたる合成構造物が計画され、かつ建設されるであろう。その際、合成構造特有のコンクリートの乾燥収縮・クリ- γ 解析が必要になる。そこで、本文では骨組解法の1つとして有力な伝達マトリックス法による乾燥収縮・クリ- γ 解析について報告する。

2. 解法の基礎式

時刻 t におけるコンクリートの応力～ひずみ関係は、Trost の提案したリラクゼーション係数 (β) を用いて次のようにならわせる。

$$\varepsilon_b(t) = \frac{\delta_{60}}{E_b} [1 + \varphi(t)] + \frac{\delta_b(t) - \delta_{60}}{E_b} [1 + \beta \cdot \varphi(t)] + \varepsilon_s(t) \quad (1)$$

ここで、 $\varepsilon_b(t)$: 時刻 t のコンクリートひずみ、 δ_{60} : 時刻 $t=0$ のコンクリート応力、 E_b : コンクリートの弾性係数(一定)、 $\varphi(t)$: クリ- γ 係数、 $\delta_b(t)$: 時刻 t のコンクリート応力、 $\varepsilon_s(t)$: 時刻 t の乾燥収縮量(クリ- γ の進行形に相似と仮定)である。リラクゼーション係数は理論的には $0.5 \leq \beta \leq 1.0$ の範囲にあるが、通常の計算、すなわちコンクリートの初期載荷材令が 1ヶ月程度であるから、かなり長期以後の応力変化量を計算する場合 $\beta = 0.8$ を用いてよい。^{4), 5)} 計算の簡単化のため、(1) 式を乾燥収縮クリ- γ の2つに分け計算する。

3. 内的不静定問題の解法

最も簡単な合成げたを例にとる。解法モデルおよび応力計算法は文献 3) に示すように 3 方段と同じであるから、ここでは以下に引用する断面力のみを示す。図 1 における乾燥収縮量に対する軸力 P_s と V' 軸に作用する曲げモーメント M_s は、

$$P_s = E'_b \varepsilon_s(t) A_b, M_s = P_s e' \quad (2)$$

ここで E'_b は換算弾性係数である。

$$E'_b = \frac{E_b}{1 + \beta \varphi(t)} \quad (3)$$

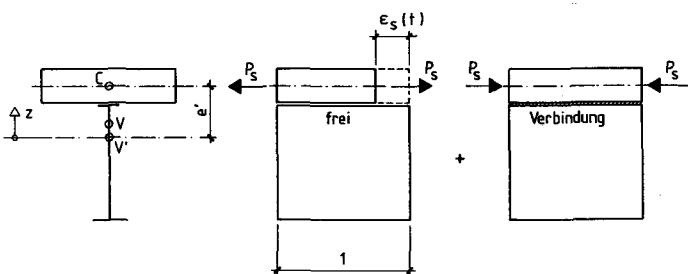


図 1 乾燥収縮の解法モデル

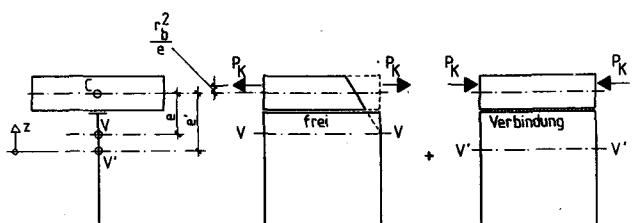


図 2 クリ-γの解法モデル

Akimitsu KURITA, Shinsuke AKAO

同様にクリ - γ° に対する P_K , M_K は、コンクリート図面Cにおける当時のクリ - γ° 並びに ε_{KC} 、また、コンクリート断面の断面2次半径を r_0 とすれば、

$$P_K = E'_c A_c \varepsilon_{KC}, M_K = P_K (e' + \frac{r_0^2}{e}) \quad (4)$$

となる。これらの断面力を用いて乾燥収縮クリ - γ° による応力変化が直接計算される。

4. 外的不静定問題の解法。

図3に示す記号と符号を用いる。伝達クリッタス法における荷重項は、乾燥収縮

およびクリ - γ° に対する次の P_S , M_S およ

び P_K , M_K を用いて計算される。曲げに対する荷重項のみを示せば表1のとおりである。計算の際、格肉クリッタス中の伸び剛性および曲げ剛性の算定には式(3)を用いてコンクリートの換算弾性係数を用ひねばならない。

5. 計算例。

表1 曲げに対する荷重項

計算結果の比較のため文献2)

に用ひられた2スパン合成げたの構造(図4)を引用する。中央支点1には支点下降によつて $M_g = 11.05$ MNmの正モーメントが導入されてゐる。なお、計算では $\varphi_\infty = 2.0$

, $\rho = 0.8$, $\varepsilon_\infty = 25 \times 10^{-5}$, $E_a = 2.1 \times 10^7$ N/cm², $E_b = 3.5 \times 10^6$ N/cm²を用いた。

伝達クリッタス法による中央支点1の乾燥収縮およびクリ - γ° によるモーメント変化量の計算結果は、

乾燥収縮: $\Delta M_1^S = -2.83$ MNm (-2.89 MNm)

クリ - γ° : $\Delta M_1^K = -3.71$ " (-3.71 ")

である。なお、()の値は Trost の弹性方程式法による計算結果である。

6. あとがき。

簡単な例を用いて伝達クリッタス法による乾燥収縮・クリ - γ° 解法を示した。この解法はクリッタス法やPC法の解析にも適用することができる。

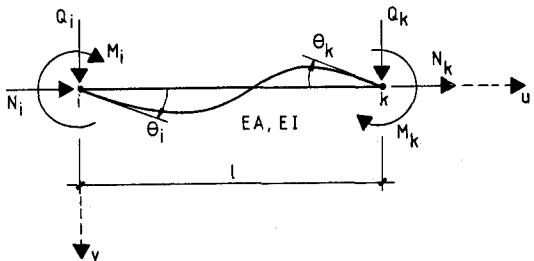


図3 力および変位の正方向

Übertragungsmatrizenverfahren				
v_0	θ_0	a_0	M_0	
$-\frac{l^2}{6EI}(2M_i + M_k)$	$-\frac{l}{2EI}(M_i + M_k)$	0	0	

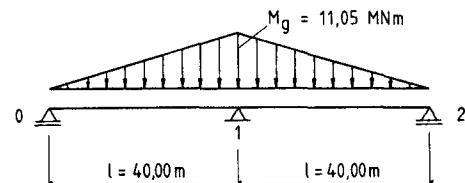
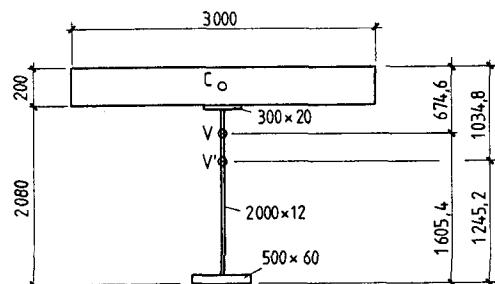


図4 計算例に用ひた断面寸法とスパン割り

- 1) H. Trost : Beton- und Spannbetonbau 62 (1967), H. 10/11.
- 2) H. Trost : Der Stahlbau 38 (1968), H. 11.
- 3) 道路橋示方書・同解説 (1973).
- 4) W. Zerna : Mechanische Grundlagen des Spannbetons Teil IV (1982).
- 5) D. Schade : Beton- und Spannbetonbau 92 (1977), H. 5.