

東京工業大学
東京工業大学
東京工業大学
株間組

学生会員 李 承漢
正会員 長瀧 重義
正会員 岡本 享久
大住元 豊

1. まえがき

最近立体トラスモデルに基づいて任意の荷重状態、特に斜めひびわれ発生直後の耐ねじり挙動を解析する試みが数多くなされているが、未だに不解決な問題が多い。そこで本研究では斜めひびわれ間のコンクリートストラットの圧縮力分担のみならず、引張力分担も考慮して構成方程式を導き、実験結果と比較検討し、ねじりを受けるRC部材の耐荷機構の解明をめざすものである。

2. 解析

(1) 假定

ねじりを受けるRC部材における斜めひびわれ間のコンクリートストラットの主圧縮方向および主引張方向の応力-ひずみ関係をそれぞれ図-1¹⁾および図-2²⁾で示し、ひずみは線形分布をするとした。また部材表面と内部のひびわれ角度は同一であるとした。以上のことからコンクリートストラットの深さ方向の主圧縮、主引張およびせん断応力分布は、ひびわれ発生前および発生後についてそれぞれ図-3および図-4に示すようになる。すなわち斜めひびわれ発生後においてコンクリートストラットの深さ方向に主方向について考えると表面から二軸の圧縮-引張応力状態、続いて引張-引張応力状態となる。

(2) 構成方程式

ねじりを受けるRC部材は図-5に示すような板要素から構成されるとし、この要素についてx軸方向の釣合いを取ることによって次式が得られる。

$$\int_A \sigma_x dA = \int_{Ac} \sigma_{cx} dA_c + \int_{As} \sigma_{sl} dA_s + \int_{Acr} \sigma_{crx} dA_{cr} \quad (1)$$

ここで、鉄筋によるコンクリートの断面積の減少および図-4に示す内部の引張応力を無視し、また純ねじりを受けるRC部材の板要素は純せん断応力場にあることより $\sigma_x = 0$ となり、モールの応力円により式(1)は式(2)となる。
 $-\sigma_d \cos^2 \alpha + \sigma_r \sin^2 \alpha + \rho_{sl} \sigma_{sl} = 0 \quad \dots \dots \dots (2)$

y軸についても同様に考えると式(3)が得られる。

$$-\sigma_d \sin^2 \alpha + \sigma_r \cos^2 \alpha + \rho_{sh} \sigma_{sh} = 0 \quad \dots \dots \dots (3)$$

なお、式(2)、(3)の左辺の第2項を省略すると従来の立体トラス理論と同一である。次に σ_d 、 σ_r はコンクリートストラットに作用する主圧縮応力および主引張応力であることからせん断応力は次式のように表される。

$$\tau_d = (\sigma_d + \sigma_r) \cos \alpha \sin \alpha \quad \dots \dots \dots (4)$$

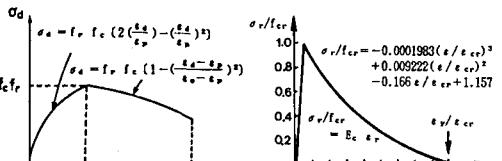


図-1 コンクリートの圧縮応力-ひずみ関係



図-2 コンクリートの引張応力-ひずみ関係

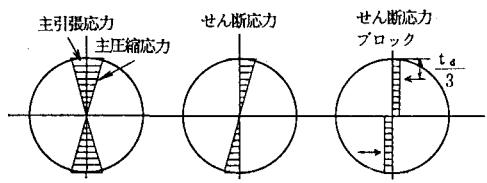


図-3 部材断面深さ方向の主応力分布(ひびわれ前)

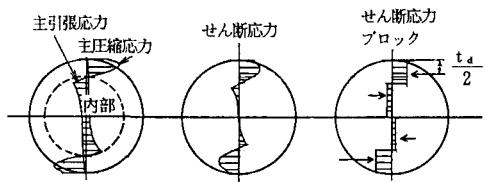


図-4 部材断面深さ方向の主応力分布(ひびわれ後)

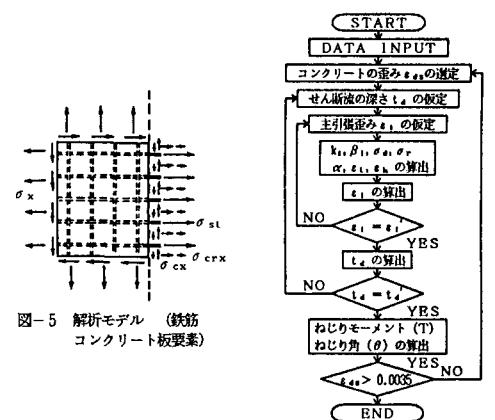


図-5 解析モデル(鉄筋コンクリート板要素)

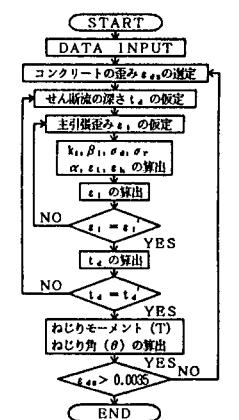


図-6 解析のフローチャート

