

北海道大学 正員 堀 寿司

〃 〃 角田 与史雄

〃 〃 能町 純雄

1. まえかき

RCスラブにおいて、主曲げモーメントの方向と鉄筋の方向とが異なる場合、鉄筋の方向性によってそれらが一致する場合と異なった変形と見られるが、その際、鉄筋方向が主曲げモーメント方向の対称軸とばかりは限り、仮えそれが一方向曲げであっても、ひびわれが主曲げモーメントに垂直に生じないであろうことは容易に想像できるし、このことはこれまでの実験結果によっても確認されている。しかしながら同時に、実験結果によって得られたひびわれを、定性的にはともかく、あるひびわれ方向角として定量的に捉えることは難しいということも認められる。これを以て、鉄筋の方向性を考慮したRCシャイベあるいはスラブについて、断面力算定を主目的とした多くの研究が行われてきた(例えば、Leitz, Scholz, Kuyf, Lusa, Peter, Ebner, Baumann 等)。この中、Peter および Ebner、更に Lenschow は主引張部に垂直な方向のひびわれを仮定した。これに対し、Baumann はRCシャイベについてひびわれ方向角を未知量として導入し、つり合い条件およびひずみエネルギー最小の条件より各断面力 M 、またひびわれ断面位置 x での断力 Q とあるという仮定によりひびわれ方向角を求め式を提案している。そしてRCスラブへの適用に際しては、圧縮部と引張部の2枚のシャイベを重ね合わせる。しかしRCスラブでは、シャイベのように自由に變形することはできないので、Baumann が行ったようにシャイベによって得られたひびわれ方向角を直接スラブに適用するには無理があるし、あくまでこのひびわれ方向角は一つの仮定によって得られたものであることに注意したい。

このように、RCスラブにおいて主曲げモーメントと鉄筋の方向が異なる場合の実際のひびわれ発生方向に関する力学的条件を挿入することは、その複雑なひびわれ形成から非常に困難を伴う。従って、本報告は、これらの煩雑さを避けるためにひびわれ方向角を既知量として扱い、ひびわれ方向角のRCスラブの断面変形に対する影響について調べ、この種の問題を扱う際の一資料を得ることを、その目的とした。

2. 仮定

図1に示す主曲げモーメント M_I, M_{II} ($M_I > M_{II}$) を受けるRCスラブ要素の断面変形の解析に対して以下の仮定をおいた。(1) 鉄筋の軸方向応力に対する局所的変形の影響を無視する (2) RCスラブ断面の引張部に、 M_I 方向と α_1 (鉄筋比 ρ_1) なる角度を有する鉄筋群と、その方向と直交する鉄筋群 (鉄筋比 ρ_2) のみが存在し、各鉄筋群が同じ高さにあるとする (理論上は任意の位置に任意の数の鉄筋群が存在する場合に拡張できるが、その取り扱い煩雑とする) (3) RCスラブ断面のひずみは直線的に変化し、応力分布は、ひびわれ方向(γ)に対しては状態I、それと直交する方向(5)に対しては状態IIとする (4) ひびわれ方向角 γ は既知とする (5) コンクリート引張部のせん断に対する抵抗、およびコンクリート圧縮部のポアソン比の影響は無視する。これらの仮定に基づいて得られた結果は多数の都合上割愛するが、詳しくは参考文献(1)を参照されたい。

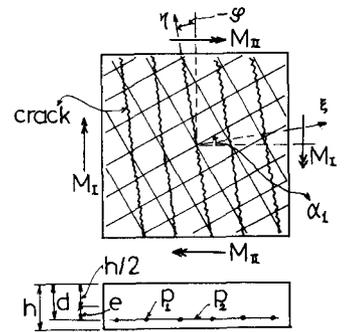
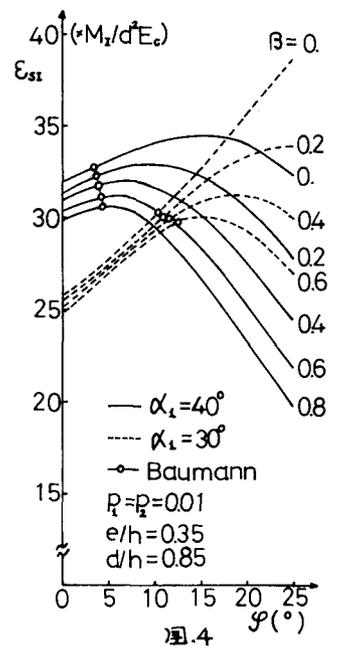
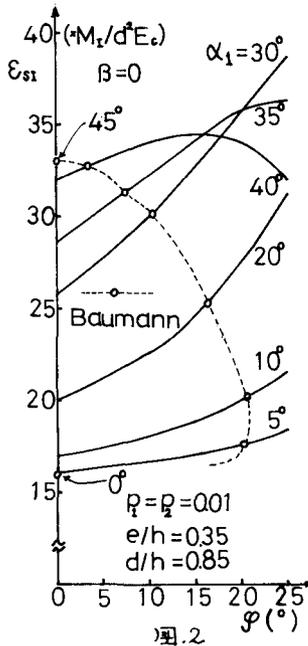


図1

3. 数値計算例

ひびわれ方向角の変形に対する影響を調べるために若干の数値計算を行った。図2は、一方向曲げ(受ける、 $\beta=0$)、 $\rho_1=\rho_2=1\%$ 、 $\rho/\rho_n=0.35$ 、 $d/h=0.85$ の場合のRCスラブ要素の、作用主曲げモーメント M_I 方向の

鉄筋位置に於けるひずみ ϵ 、 α の方向角を横座標にしたり、鉄筋方向角 α_1 をパラメータとして示したものである。図.3は、 $\rho_1=1\%$ 、 $\rho_2=0.5\%$ の場合である。二方向の鉄筋比が等しい場合、 $\alpha_1=0$ および 45° で配筋されたRCスラブ断面では、作用主曲げモーメント方向に対して鉄筋が対称と仮定するので、 $\varphi=0^\circ$ と仮定するが、これが果せる場合、 $\alpha_1=0$ では同じであるが、 $\alpha_1=45^\circ$ では $\varphi=0^\circ$ とは異なる。図中には参考のためBaumannの提案式による α の方向角 α も示してある。図.2,3から、 α_1 が $0^\circ, 45^\circ$ に近い角度では α の方向角の変形に対する影響はあまり見られぬことが分かる。これに対し、 α_1 がこれらの中間の角度の場合、Baumannの α の方向角が実際の値を示すことがあるが、 α の方向角の影響は大きいものとなる。



しかしながら、Baumannの論文中の実験結果と計算値との比較図を見ると、実験結果の α の方向角より計算による α の方が大きく偏る傾向を示している。また両方向が同じ方向を示すと思われず結果についても、外的荷重の方向と無関係に生じた多くの α の方向角が存在している。これらの α の方向角の剛性低下に寄与する二つの方向角を仮定し、RCスラブの変形に対して、その剛性低下に因する平均的 α の方向角は、より小さいものとなるであろうと予想できることに注目したい。

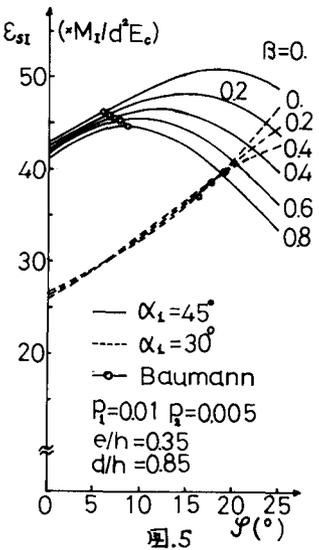
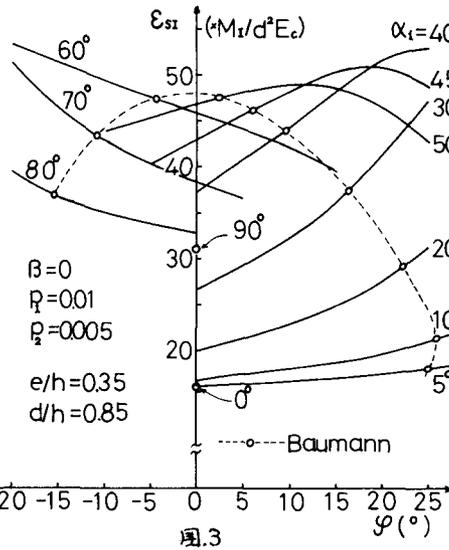


図.4,5は、それぞれ、 $\rho_1=\rho_2=1\%$ 、 $\rho_1=1\%$ 、 $\rho_2=0.5\%$ の場合、主曲げモーメントの比($\beta=M_2/M_1$)の変形に対する影響を調べたものである。これらの図は、 β の増加と共に M_2 方向の変形が小さくなることを示している。

本解析方法は、鉄筋の網モデル化によって鉄筋のせん断補強効果としての特性を考慮すると共に、大きい方の主曲げモーメント M_2 による α の方向角を仮定した。 $\alpha_1=45^\circ$ 、 $\beta=0.25$ の場合の実験結果が、この α の方向角に関する仮定の妥当性を示した⁽²⁾。しかしながら、 α_1 が小さくなるにつれて、この仮定は徐々に実際の挙動と離れていくであろう。この点に関する検討は、別の機会に譲る。

(参考文献) (1) 塚、他：土木学会北海道支部論文報告集、第34号 p.456 (2) 能町、他：電機年報XXX、昭51 (3) TR. Baumann: DAFStb, Heft 217, 1972 (4) Rolf Lenschow: Dissertation, Univ of Illinois, 1966