清水建設技術研究所 正会員 長谷川 俊昭

MESPモデル: 底辺25mmの三角形要素

MESPモデル: 底辺50mmの三角形要素

FMPCモデル

1.はじめに

本研究は、コンクリートの非局所型構成則である多等価直列相モ デル(MESPモデル)¹⁾を組み込んだ汎用有限要素解析コード DIANAを用いて,鉄筋コンクリート曲げはりの寸法効果実験を解析 し,考察を加えたものである.

2.解析の概要および結果

本研究では,水町ら²⁾の鉄筋コンクリートはりの寸法効果試験体 A-S18, A-S34, A-S49(有効高さd=154, 308, 462 mm)を解析対象 として,有限要素寸法を相似的に拡大したメッシュ(図-1,2, 3)を使用した解析ケースA1, A2, A3を実施した. 解析はコン クリート要素に対してMESPモデルを用い,また主鉄筋の付着領 域のコンクリートに対しては局所型構成則である一般化マイクロ プレーンコンクリートモデル(EMPCモデル)を適用した.主鉄 筋およびスターラップ筋は埋込み鉄筋モデルを用いてモデル化 し,主鉄筋の上下一層までの要素を付着領域と仮定した.図-4 は本解析で使用した有限要素形状寸法に関してMESPモデルが表 現する1軸圧縮構成関係の寸法効果を示したものである.このよ うな非局所型構成則としてのMESPモデルの特性は既往の研究¹⁾ で検証がなされている.図-5は,付着領域のコンクリートに適 用したEMPCモデルの1軸引張構成関係をShimaら³⁾の実験と比 較したものであるが, EMPCモデルが鉄筋コンクリートの引張硬 化特性を比較的良好に記述できることがわかる.本解析では,こ のEMPCモデルの引張硬化特性を考慮し主鉄筋の降伏強度を低減

した.図-6は,本解 析から得られた荷重 P 相対変位 δ/l (δ: 載荷変位, l:載荷ス パン長)の関係を水町 らの実験と比較したも のである.本解析は, RCはりの非線形挙動 を非常に良好にとらえ

埋込み鉄筋

6 × 25

150

(スターラップ筋D6×2)

 20×25

図 - 1

l/2 = 750

させて構成関係を設定



MESPモデル:底辺75mmの三角形要素 1.0 σ_a/f_c 0.8 0.6 軸応力 0.4 0.3 軸ひずみと横ひずみ $\mathcal{E}_a/\mathcal{E}_{c0}$, $\mathcal{E}_l/\mathcal{E}_{c0}$ 1軸圧縮構成関係の寸法効果 図 - 4 水中養生試験体: $f_c' = 45$ MPa, 鉄筋比1.0%, SD490 0 空中養生試験体: $f_c' = 45$ MPa, 鉄筋比1.0%, SD490 Λ 空中養生試験体: f_c '=25 MPa, 鉄筋比1.0%, SD490 П 空中養生試験体: f_c '=25 MPa, 鉄筋比0.6%, SD490 空中養生試験体: $f_c' = 25$ MPa, 鉄筋比0.6%, SD690 空中養生試験体: $f_c' = 25$ MPa, 鉄筋比0.6%, SD295 EMPCモデル 1.0 \mathcal{Q}_{a}^{beak} b 0.6 たら 0.4 耻 0.2 0∟ -5 15 20 軸ひずみと横ひずみ $arepsilon_a/arepsilon_a^{peak}$, $arepsilon_l/arepsilon_a^{peak}$

キーワード: 〒135-8530 東京都江東区越中島 3-4-17 TEL 03-3820-5515 FAX 03-3643-7260

ており,解析の曲げ応答は実験結果とほとんど差異が認められないほどである.図-7は,降伏強度 $f_y = 6M_y/bd^2$ と破壊強度 $f_f = 6M_f/bd^2$ を示したものであるが(b:はり幅),本解析は $f_v \ge f_f$ に関しては寸法効果が現れないと いう実験結果を良好に再現している.図-8は,降伏耐力時,破壊時(最大耐力時),最大変位時における相対変 $(d \delta_y/l, \delta_f/l, \delta_{max}/l \geq d$ の関係を示したものである.解析は,すべての*d*に関する δ_y/l および*d* = 462 mmの各変 形能の実験値を概ね良好に予測できているが , d = 154 mmの $\delta_f / l \ge \delta_{\max} / l$ をかなり過小に評価する結果となってい

る.すなわち本解析は,水町らの実験結果と相反することとなったが,RC曲 げはりの破壊変形能に関する寸法効果は生じないというAlcaら⁴⁾の実験およ び主張と一致する結果となった.RC曲げはりの破壊変形能は,圧縮側コンク リートの軟化特性に敏感に影響を受けるため,解析においては実験で 使用したコンクリートの圧縮軟化構成関係の非局所特性を十分にキャ リブレーションする必要があると思われる.本解析では接線剛性マト リックスに非常に多くの負の対角項が発生し,多数の局所的極限点や 分岐点を乗り越えながら非常に不安定な経路を進展していた.このよ うな場合に真の極限点や構造安定性の限界点を解析的にとらえること はかなり難しいものと思われる.図-9は,解析ケースA3の解が発散 した直前の最終解析ステップにおける増分変形を示したものであり、 はり上縁の要素において圧縮軟化破壊が局所化する傾向が見られた. 図 - 10は,解析ケースA3の最終解析ステップにおいて1軸引張強度 時のひずみの10倍を越えた最大主ひずみ Elをその直交方向にプロット し,ひび割れのひずみと方向を表わしたものである.本解析は曲げ引 張領域の特徴的なひび割れやせん断ひび割れの局所化ならびにひび割

赵 0.7

0.5

0.3∟ 10

図 - 7

20

破壊強 0.6

降伏強度 0.4

れ間隔を良好に予測するのみなら ず,曲げ圧縮領域の圧縮割裂ひび 割れも再現している.

3.まとめ

多等価直列相モデルを用いて鉄 筋コンクリート曲げはりの破壊と 変形能に関する寸法効果解析を実 施した.本解析では対応する実験 の破壊強度,曲げ応答,破壊性状 などを概ね良好に再現することが できたが,変形能に関する寸法効 果は生じなかった.

「参考文献]

- 1) Hasegawa, T.: Multi equivalent series phase model for nonlocal constitutive relations of concrete, Fracture Mechanics of Concrete Structures, AEDIFICATIO Publishers, Germany, pp.1043-1054, 1998.
- 2) 水町実,岩瀬裕之,六郷恵哲,小柳洽: RCはり の曲げ破壊における変形の局所化と寸法効果,コ ンクリート工学年次論文報告集, Vol. 15, No. 2, pp.329-334, 1993.
- 3) Shima, H., Chou, L., and Okamura, H.: Micro and macro models for bond in reinforced concrete, Journal of the Faculty of Engineering, The University of Tokyo (B), Vol. XXXIX, No. 2, 1987.
- 4) Alca, N., Alexander, S., and MacGregor, J.: Effect of size on flexural behavior of high-strength concrete beams, ACI Structural Journal, Vol. 94, No. 1, pp.59-67, 1997.



最終解析ステップのひび割れひずみ分布 (d = 462 mm) 図 - 10