

结构动力弹塑性与倒塌分析 (I)^{*}

——滞回曲线改进、ABAQUS 子程序开发与验证

柳国环^{1,2}, 练继建^{1,2}, 国 巍³

(1. 天津大学 建筑工程学院, 天津 300072; 2. 天津大学 水利工程仿真与安全国家重点实验室, 天津 300072;
3. 中南大学 土木工程学院, 湖南 长沙 410075)

摘要: 详述并明确了钢材静态损伤滞回模型中 3 种类型加卸载路径, 重点改进了混凝土滞回规则中再加载路径拐点前的二次曲线与拐点后的直线规则, 定义了再加载至骨架曲线的刚度退化指数型表达式。进而, 开发了直接能够与 ABAQUS 主程序保持数据相互调用的 UMAT 隐式和 VUMAT 显式算法子程序, 并给出子程序与 ABAQUS 主程序链接的框架示意图。最后, 通过 5 种具有试验结果的构件对所开发程序加以检验。结果表明: (1) 改进的混凝土再加载滞回规则可较好描述混凝土加载曲线, 克服了二次型规则的再加载曲线与卸载曲线在拐点前相交的可能性, 体现了拐点后再加载至骨架曲线的刚度退化; (2) 开发实现的隐式算法 UMAT 与显式算法双精度 VUMAT 子程序不仅可行, 而且具有足够的计算精度。

关键词: 滞回模型; 弹塑性; ABAQUS; UMAT; VUMAT

中图分类号: TV318 文献标识码: A 文章编号: 1000-0666(2014)01-0123-09

0 前言

当今, 随着经济的快速发展和社会的不断进步, 大跨和超高层等超限结构日益增多。根据当前的规范要求, 超限结构的地震反应分析需要作为一项专门的工作来进行, 如结构在大震作用下的动力弹塑性表现行为 (叶献国等, 2003; 宣钢等, 2003; 杜修力等, 2007), 然后对计算结果是否符合相关规范和 (或) 规程的相关具体要求进一步审查。一般情况下, 对于这种特殊结构的计算通常需要用到非线性计算能力相对较高级的大型分析软件, 例如: ABAQUS、MSC. MARC 和 LS-Dyna。柳国环等 (2014a) 针对 ABAQUS 大型程序, 做了滞回规则改进、相关程序开发以及试验结果对比, 并通过带有大跨一输电实际工程计算进一步检验了相关程序的可行性、计算精度与现

实可靠性。满足相应的容差, 而显式算法无需迭代, 但一般需要将步长设置为比较小 (与结构体系中单元尺寸有关) 以得到可靠可信的计算结果。在 ABAQUS 中, 可以编制子程序并与主程序对接来实现结构的钢筋混凝土动力弹塑性分析, 相应隐式和显式算法的接口子程序头文件分别为 UMAT 和 VUMAT, 采用 UMAT 和 VUMAT 中的已有变量参数直接与程序中需要额外定义变量共同实现相应本构子程序的代码。为此, 本文首先根据已有资料详细回顾了钢材和混凝土材料的单轴本构模型, 并改进了混凝土卸载后再加载曲线的规则, 旨在使滞回曲线避免理论上存在加载曲线与卸载曲线在拐点前相交的可能性, 并使得再加载曲线形状更接近于试验曲线形状 (先凹后凸的曲线状)。然后, 给出了 ABAQUS 中 UMAT 与 VUMAT 之间的区别与联系, 并按照 UMAT 与 VUMAT 的规则开发了直接能够与 ABAQUS 主程序保持数据相互调用的显式和隐式算法子程序 ABA-Subroutine。最后, 将编制的子程序分别用于钢筋束、素混凝土、钢筋混凝土、型钢混凝土以及钢管混凝土构件的弹塑

* 收稿日期: 2013-09-04.

基金项目: 国家自然科学基金创新研究群体科学基金 (51021004)、国家自然科学基金青年基金 (51108466) 和中国博士后科学基金 (2011M500332) 联合资助。

性分析中,并将计算结果与试验结果相对比,进一步考察和验证程序的可行性和准确性。本文关于 ABAQUS 子程序开发工作具有一定基础性,与柳国环等 (2014b) 的研究成果共同作为系列性工作,可为后续工作中计算结果的可靠性提供可行可信的前提条件。

1 材料本构关系

1.1 常用钢材滞回规则的 3 种情形

本节重点详述常用钢筋滞回曲线 3 种情形的加载卸载规则。骨架曲线与滞回曲线如图 1 所示 (GB 50010-2010)。对于如图 1b 所示的滞回曲线的滞回规则如式 (1) 所示,相关参数意义如图 1b 中标注。

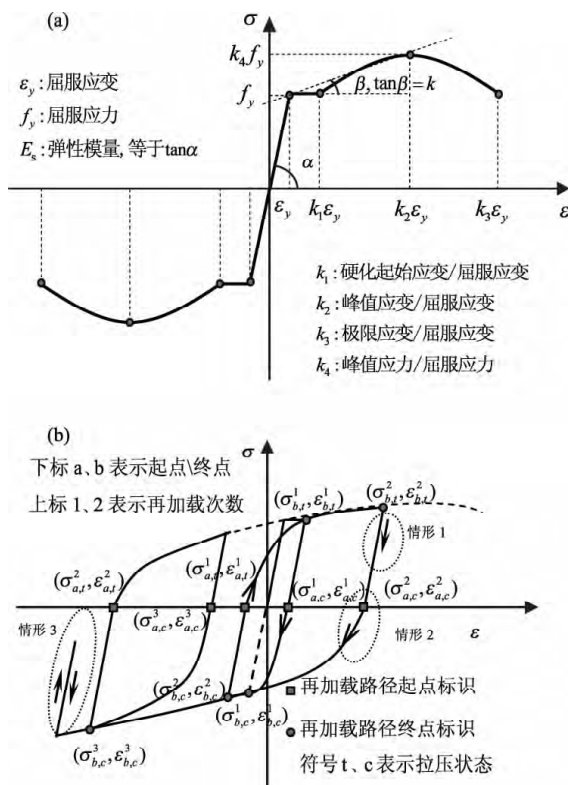


图 1 钢材本构的骨架 (a) 和滞回 (b) 曲线示意图

Fig. 1 Envelop (a) and hysteretic (b) curves of steel constitutive

加卸载规则分 3 种情形说明:

(1) 对于所有卸载: 均按照弹性模量斜率计算。

(2) 对于穿越平衡位置后的反向加载: ε_a 和 σ_a 表示卸载后再加载路径起点的应变和应力, 一

般取为滞回曲线与横坐标的交点, 这时 $\sigma_a = 0$ 。

$$\sigma = \left[E_s (\varepsilon - \varepsilon_{a,x}^i) + \sigma_{a,x}^i \right] - \left(\frac{\varepsilon - \varepsilon_{a,x}^i}{\varepsilon_{b,x}^i - \varepsilon_{a,x}^i} \right)^p \left[E_s (\varepsilon - \varepsilon_{a,x}^i) - (\sigma_{b,x}^i - \sigma_{a,x}^i) \right]. \quad (1)$$

$$\text{其中: } p = \frac{E_s (1 - k/E_s) (\varepsilon_{b,x}^i - \varepsilon_{a,x}^i)}{E_s (\varepsilon_{b,x}^i - \varepsilon_{a,x}^i) - (\sigma_{b,x}^i - \sigma_{a,x}^i)}, \quad x = c \text{ 或 } t. \quad (2)$$

ε_b 和 σ_b 表示卸载后再加载路径终点的应变和应力 (初始值取为初始屈服点对应量值), 如果再加载方向的钢筋在加载历史进程中尚未发生过屈服, 则 ε_b 和 σ_b 取钢筋初始屈服点的应变 ε_y 和应力 f_y , 如果再加载方向的钢筋曾经有过屈服, 则取该加载方向钢筋历史进程中的最大应变和应力。

(3) 对于在平衡位置一侧的卸载后再加载:

$$\sigma = E_s (\varepsilon - \varepsilon_{a,x}^i) + \sigma_{a,x}^i. \quad (3)$$

式中, σ 和 ε 表示滞回曲线函数的因变量 (应力) 和自变量 (应变)。 k 表示等效硬化斜率, 一般取为峰值强度和屈服强度两点所确定直线的斜率 $\tan \beta$ (图 1a)。上述处理方法旨在通过确定式 (1) ~ (3) 中的参数来最终确定此函数的表达式, 以描述接近于实际钢材的反复加载下的物理行为。

1.2 反复受压卸载规则回顾与再加载规则改进

混凝土材料骨架曲线在低周反复荷载作用下的表现比较稳定, 且与在单调荷载作用下的表现有很好的 consistency。但是, 由于混凝土材料自身的特性与组成相对复杂等原因, 在低周反复荷载作用下的滞回曲线的表现与钢材相比更难以被准确量化。例如, 由于加载过程中混凝土中局部发生裂纹等损伤现象, 而且损伤会逐渐积累, 会直接导致混凝土随后表现出来的刚度逐渐减小, 即刚度退化。目前描述混凝土滞回曲线的规则颇为多见, 限于一次加载卸载过程试验不能够考虑到多次反复荷载作用下混凝土的表现行为, 然而这种反复加载卸载作用下表现行为更符合随机荷载作用下 (例如: 地震) 实际情况。图 2b 为混凝土反复荷载作用下滞回曲线示意图, 图中 σ 与 ε 分别表示应力和应变, 下标 un, s 和 un, e 表示卸载始点和终点, 下标 l, m 表示加载路径中的拐点, i 和 j 表示第 i 次由骨架曲线卸载后第 j 次加载或卸载次数。

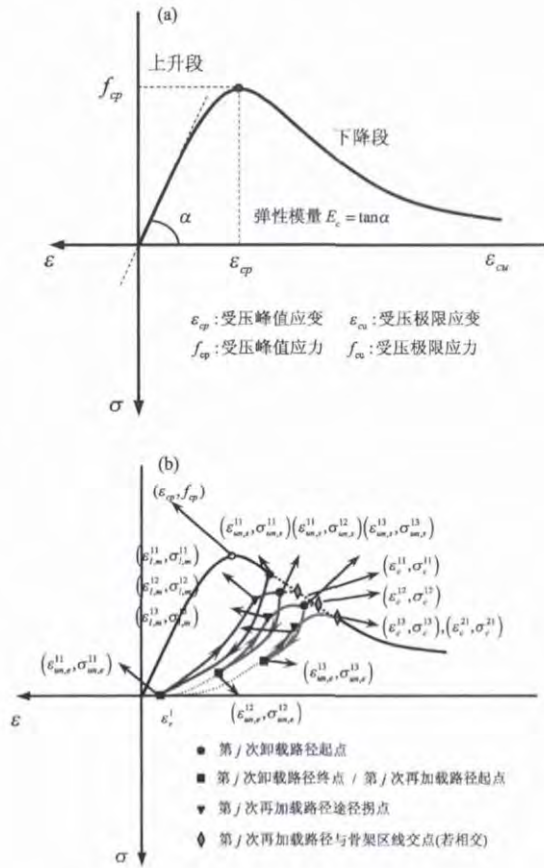


图2 混凝土单轴本构骨架 (a) 和
滞回 (b) 曲线示意图

Fig. 2 Envelop (a) and hysteretic (b) curves of
concrete uniaxial constitutive

(1) 往复受压混凝土的卸载规则

为能够体现残余应变随加卸载次数增加而逐渐累计增大以及卸载刚度的逐渐退化 (GB 50010-2010; 聂建国, 陶慕轩, 2011), 按照如下计算:

$$\varepsilon_r^i = \varepsilon_{un}^{i-1} - \frac{(\varepsilon_{un}^{i-1} + \varepsilon_{ca}^i) \sigma_{un}^{i-1}}{\sigma_{un}^{i-1} + E_c \varepsilon_{ca}^i} \quad (4)$$

式中, ε_r^i 为第 i 次由骨架曲线上开始 (第一次) 卸载后 (应力为零时) 对应的残余应变; ε_{un}^{i-1} 与 σ_{un}^{i-1} 为受压混凝土第 i 次由骨架曲线第一次卸载时初始点的应变和应力; E_c 为混凝土弹性模量, 根据混凝土结构设计规范 (GB 50010-2010) 取值; ε_{ca}^i 为第 i 次由骨架曲线卸载的附加应变, 表示为

$$\varepsilon_{ca}^i = \max \left(\frac{\varepsilon_{c0}}{\varepsilon_{c0} + \varepsilon_{un}^{i-1}}, \frac{0.09 \varepsilon_{un}^{i-1}}{\varepsilon_{c0}} \right) \sqrt{\varepsilon_{c0} \varepsilon_{un}^{i-1}} \quad (5)$$

式中, ε_{c0} 为混凝土的峰值压应变, 根据 (GB

50010-2010) 取值。

本文未依据混凝土结构设计规范 (GB 50010-2010) (GB 50010-2010) 中所述直线卸载规则, 而按照式 (6) 确定的更新割线刚度 E_r^i 后直接计算当前的应力。根据聂建国和陶慕轩 (2011) 通过卸载初始点应力 σ_{un}^{ij} 、初始点应变 ε_{un}^{ij} 、残余应变 ε_r^i 以及当前步的应变 ε 共同来描述卸载曲线, 如式 (7) 所示。

$$E_r^{ij} = \frac{\sigma_{un}^{ij} - \sigma_{un}^i}{\varepsilon_{un}^{ij} - \varepsilon_{un}^i}, \quad \sigma = E_r^i (\varepsilon - \varepsilon_r^i) \quad (6)$$

式中, ε_{un}^{ij} 表示卸载终点 (也是再加载的起点) 应变的, σ_{un}^{ij} 表示卸载终点应力, 分别与 ε_{un}^{ij} 和 σ_{un}^{ij} 对应。

$$\sigma = \sigma_{un}^{ij} \frac{(\varepsilon - \varepsilon_r^i)^2}{(\varepsilon_{un}^{ij} - \varepsilon_r^i)^2} \quad (7)$$

(2) 往复受压再加载规则改进

与卸载路径不同, 考虑到卸载后再加载路径曲线存在拐点 (再加载过程中曲线先表现为凹形曲线而后形状发生变化的点)。本文同样分段考虑加载规则, 但为了更好地描述再加载曲线路径, 这里定义为: 第一段曲线凹 (非二次曲线), 第二段曲线凸 (非直线), 并给出拐点位置的应变和应力的规则如下:

$$\sigma = \begin{cases} \sigma_{un}^{ij} + \Gamma_{r1}^{ij} (\sigma_{un}^{ij} - \sigma_{un}^i) & \varepsilon \leq \varepsilon_{l,m}^{ij} \\ \sigma_{l,m}^{ij} + \Gamma_{r2}^{ij} (\sigma_{un}^{ij} - \sigma_{l,m}^{ij}) & \varepsilon > \varepsilon_{l,m}^{ij} \end{cases} \quad (8)$$

式中, $\varepsilon_{l,m}^{ij}$ 与 $\sigma_{l,m}^{ij}$ 表示再加载曲线拐点位置的应变和应力, Γ_{r1}^{ij} 和 Γ_{r2}^{ij} 定义为再加载曲线拐点前和拐点后曲线的应力增量影响系数, 给出相应所定义参数的计算式如下:

$$\varepsilon_{l,m}^{ij} = \varepsilon_j^i + 0.75 (\varepsilon_{un}^{ij} - \varepsilon_r^i) \quad (9)$$

$$\sigma_{l,m}^{ij} = \sigma_{un}^{ij} + 0.6 (\sigma_{un}^{ij} - \sigma_{un}^i) \quad (10)$$

$$\Gamma_{r1}^{ij} = \left(\frac{\varepsilon - \varepsilon_{un}^{ij}}{\varepsilon_{l,m}^{ij} - \varepsilon_{un}^{ij}} \right)^{1.25} \quad (11)$$

$$\Gamma_{r2}^{ij} = \left(\frac{\varepsilon - \varepsilon_{l,m}^{ij}}{\varepsilon_{un}^{ij} - \varepsilon_{l,m}^{ij}} \right)^{0.6} \quad \kappa = 0.9^i \quad (12)$$

式 (12) 中, $\kappa = 0.9^i$ 定义为卸载后再加载段拐点

之后刚度退化参数, 与由骨架曲线上卸载的次数 i 有关, 该值随 i 增大而减小。

需强调的是, 编制程序时需要调用 ABAQUS 主程序中参数, 需注意与上述表达式中物理参数符号统一。

2 子程序开发与实现

ABAQUS 主程序具有用于二次开发材料接口的子程序, 对应于隐式与显式算法的头文件为 UMAT 和 VUMAT。用户可利用相应接口编制子程序, 并按照本构关系滞回规则定义变量, 通过调用主程序材料参数并与主程序状态变量实现无缝对接。关于子程序与 ABAQUS 主程序链接的基本框架如图 3 所示。

如图 3a 所示, 对于采用 UMAT 的隐式算法需要更新应力、应变和相关的状态变量, 还要更新本构的雅克比矩阵 (应力增量对应变增量的导数 ($d\Delta\sigma/d\Delta\varepsilon$)), 然后通过当前更新的雅克比矩阵、

应变矩阵以及几何属性可得到单元刚度矩阵的增量, 可得到当前步局部坐标系下的单元刚度矩阵, 进而结合单元的局部与整体坐标系的关系形成结构的整体刚度矩阵, 隐式运算需要迭代以满足相应的容差。

如图 3b 所示, 对于采用 VUMAT 的显式算法子程序内部直接更新的物理量是应力和相关状态变量, 因此不需要本构的雅克比矩阵。显式算法不需要迭代, 但需要事先通过 ABAQUS 设置的计算步长应足够小以得到可靠可信的计算结果。这里需要强调, 适为降低显式算法的 VUMAT 子程序可能的数值误差, 相应变量宜被定义为双精度, 同时使用 $\text{real}^* 8$ 和 $\text{include vaba_param.inc}$ 定义, 若只采用 $\text{include vaba_param.inc}$ 语句不能确保变量被承认为双精度, 而与 $\text{real}^* 8$ 共同使用具有双保险意义。此外 Job 中显式精度 (ABAQUS/Explicit Precision) 选为 double。对于 UMAT 或 VUMAT, 考虑应变率因素对本构动态强度提高影响, 均需要通过应变增量 DSTRAN 与 DTIME 计算应变率

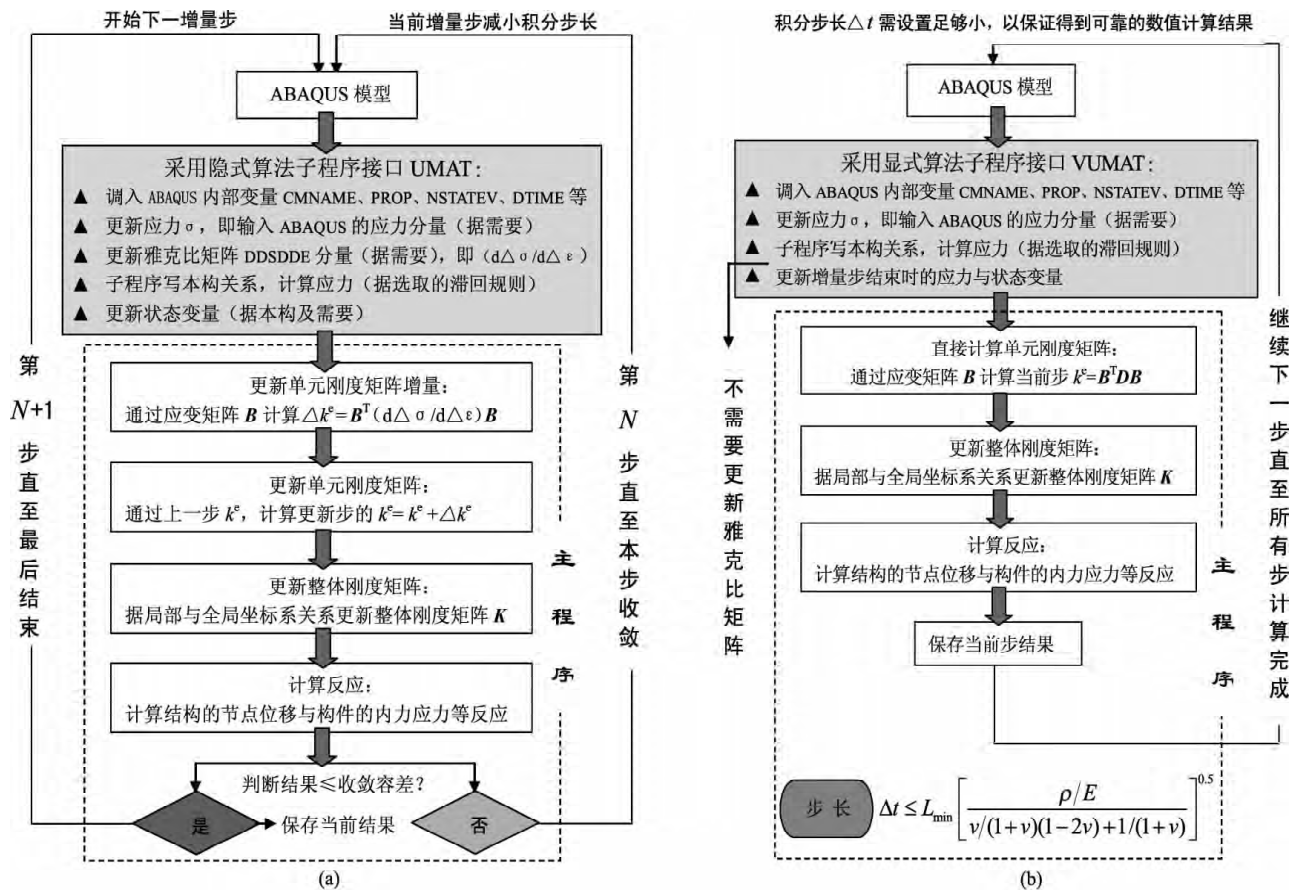


图 3 ABAQUS 主程序与子程序 UMAT (a) 与 VUMAT (b) 链接基本流程图

Fig. 3 The basic flowchart of main program ABAQUS link to subroutine program UMAT (a) and VUMAT (b)

绝对值 $DSTRAN/DTIME$, 然后根据本构动态提高系数公式进行计算。

3 试验验证——钢筋和素混凝土

为检验上述开发程序的可靠性, 首先需要分别对钢筋与混凝土代码的准确性进行验证。

验证钢筋计算结果: 如图 4a 所示的钢筋位移加载制度根据应变—位移加载曲线以及试验样本标距给出 (李敏, 2012; 李敏, 李宏男, 2010), 用于 ABAQUS 位移方式加载。分析时, ABAQUS 中的隐式算法为采用静力分析, 显式算法采用加大阻尼的动力计算方法 (显式算法只有动力分析, 下同) 以得到静力计算的效果, 与李敏 (2012) 给出的进入屈服阶段后三周的滞回环结果相对应, 相应给出了后 3 周的数值结果, 两种算法的结果与试验结果对比曲线如图 4b 所示。本文中钢筋与其他算例相比尺寸较小, 故显式算法最大步长较取为 $1.0E-7$ 。

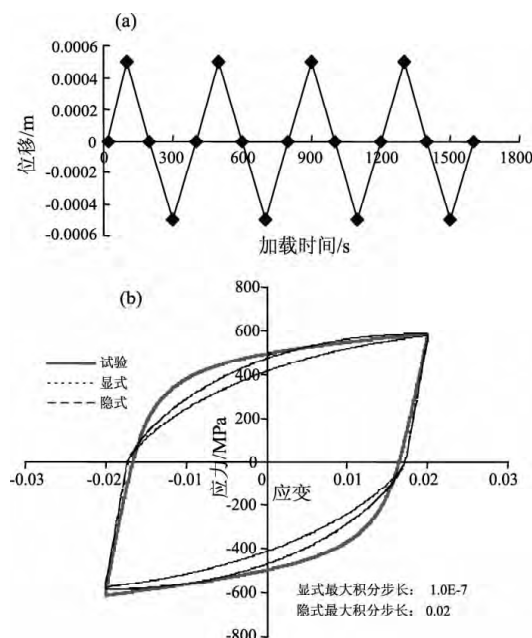


图 4 钢筋束加载制度与试验结果对比

(a) 对应于试验应变加载的等幅值位移加载曲线;
(b) 数值计算与试验结果对比

Fig. 4 Loading system of steel bar HRB400 and test results comparison

(a) amplitude displacement loading curve corresponding to the test strain loading; (b) comparison between numerical calculation and test results

验证素混凝土代码计算结果: 以编号 BII-6 试件为例, 为 $100\text{ mm} \times 100\text{ mm} \times 300\text{ mm}$ 棱柱体 (过镇海, 张秀琴, 1981)。试验应变增量控制为 $1.0E-3$ (每次位移加载的增量为 $3.0E-1\text{ mm}$), 每次卸载至应力为零结束后再反向加载, 在第 9 次 (应变为 $9.0E-3$) 开始卸载至应力为零时结束。加卸载曲线依据 1.2 节所述规则。为考察混凝土加卸载规则以及代码的计算精度, 应力—应变曲线 (骨架曲线) 按照过镇海和张秀琴 (1981) 取为

$$\frac{\sigma}{\sigma_1} = \begin{cases} a(\varepsilon/\varepsilon_1) + b(\varepsilon/\varepsilon_1)^2 + c(\varepsilon/\varepsilon_1)^3, & \varepsilon/\varepsilon_1 \leq 1 \\ \frac{(\varepsilon/\varepsilon_1)}{\alpha[(\varepsilon/\varepsilon_1) - 1]^2 + 1}, & \varepsilon/\varepsilon_1 \geq 1 \end{cases} \quad (13)$$

式中, 峰值应力 σ_1 取值为 30.664 MPa , 峰值应变 ε_1 取值为 $1.486E-3$; a 和 α 为参数, 据过镇海和张秀琴 (1981) 表 2 取值分别为 1.2 和 1.64, $b = 3 - 2a$, $c = a - 2$ 。

两种算法的结果如图 5b 所示, 两者结果相近, 与图 5a 所示的试验结果对比具有较好的一致性。

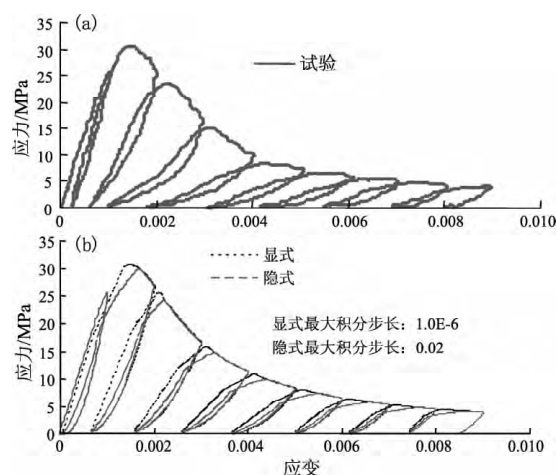


图 5 素混凝土构件数值与试验结果对比

(a) 试验结果; (b) 数值计算结果

Fig 5 Comparison between numerical and test results of plain concrete

(a) test result; (b) numerical calculation result

4 试验验证——钢管/型钢/钢混构件

图 6a ~ c 依次给出了圆钢管混凝土、型钢混凝土以及钢筋混凝土构件的示意图, 并给出了相应的边界

条件、几何参数与材料参数 (李敏, 2012; 李敏, 李宏男, 2010; 过镇海, 张秀琴, 1981; 刘文渊等, 2012, 周绪红等 (2009), 加载制度如图 6d~f 所示。

首先采用 SAP2000 软件分别建立上述 3 种构件的有限元模型, 然后采用柳国环等 (2014a) 中 SAP2ABAQUS 接口程序分别 ABAQUS 的 inp 文件, 文件格式包括相应隐式和显式格式。进而应用

ABAQUS 读入 inp 文件调整模型, 转换前后的有限元模型与相应说明如图 7 所示。分别采用隐式和显式算法分析图中算例, 并将模拟结果分别与文献中试验结果相比较, 比较结果见图 8。应该说明, 图 7~8 和 9 中模型试验数据由提取数据的 Getdata 软件获取得到, 显式和隐式方法计算最大步长设置为 $1.0E-6$ 和 0.02。

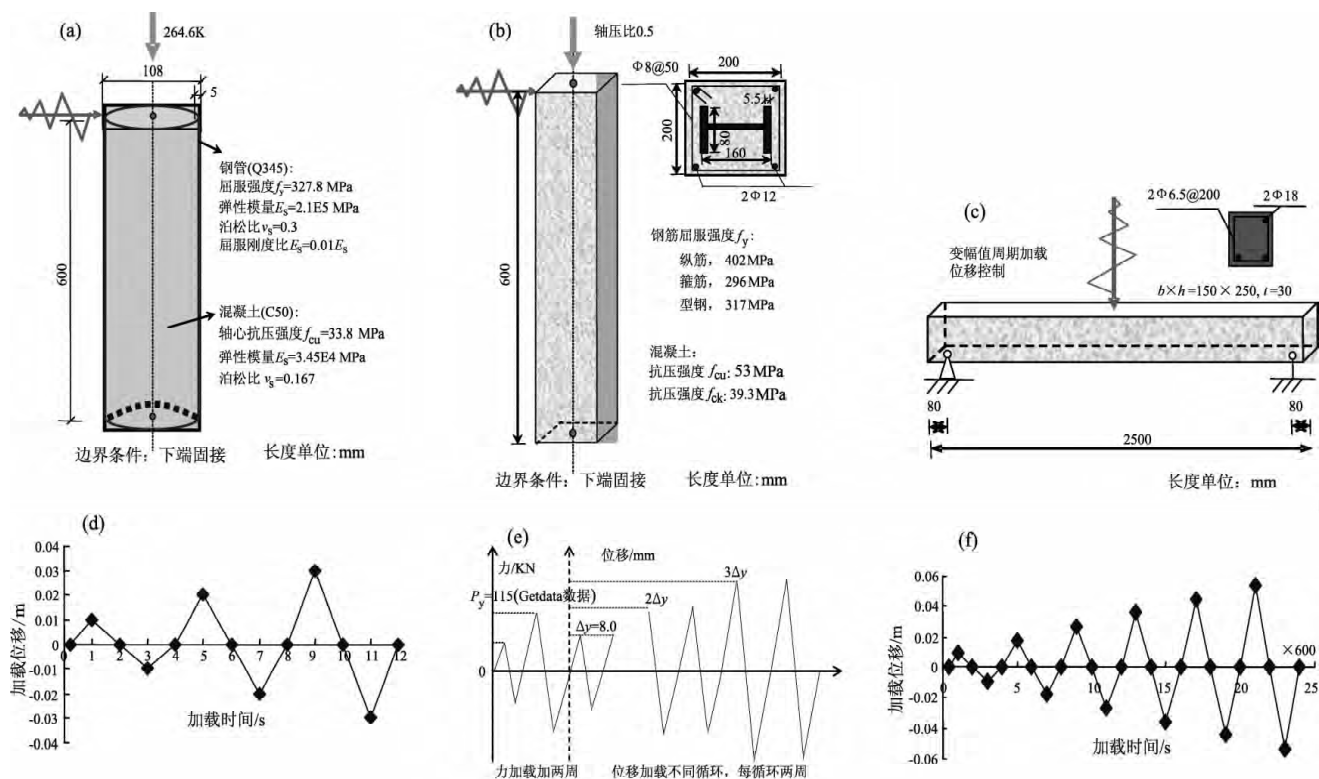


图 6 模型示意图与加载历程

(a) 圆钢管; (b) 型钢; (c) 钢筋; (d) 圆钢管混凝土构件加载曲线; (e) 型钢混凝土构件加载曲线图; (f) 钢筋混凝土构件加载曲线

Fig. 6 Model diagrammatic sketch and its corresponding loading history

(a) circular steel tube; (b) section reinforced; (c) reinforced; (d) loading curve of concrete filled steel tube column; (e) loading curve of SRC column; (f) loading curve of RC beam

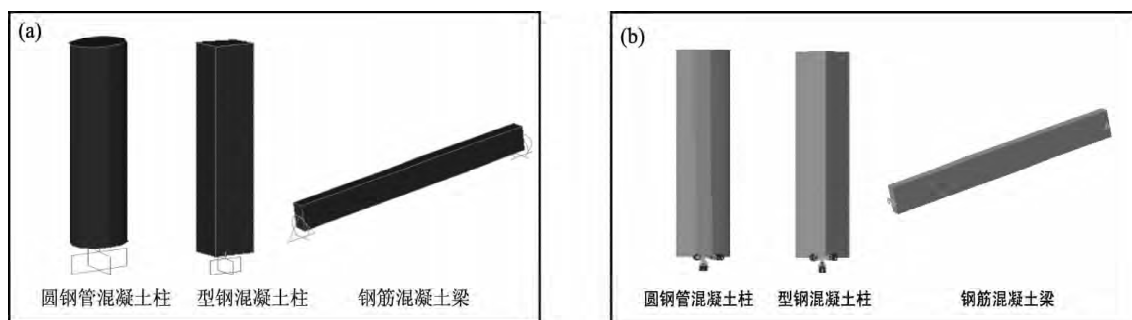


图 7 SAP 模型 (a) 与采用 SAP2ABAQUS 转化后的 ABAQUS 模型 (b)

Fig. 7 Comparison between SAP model (a) and ABAQUS model obtained by using SAP2ABAQUS (b) 对比

从图 8a、9a 和 10a 中可以看出: 采用显式与隐式方法的计算结果比较一致, 说明在合理选择步长情况下, 不同算法对计算结果的影响较小。

从图 8b、9b 和 10b 中, 可以看出: 数值计算与试验获取数据结果接近程度令人满意。需要说明的是, 考虑到李敏和李宏男 (2010) 研究中型钢

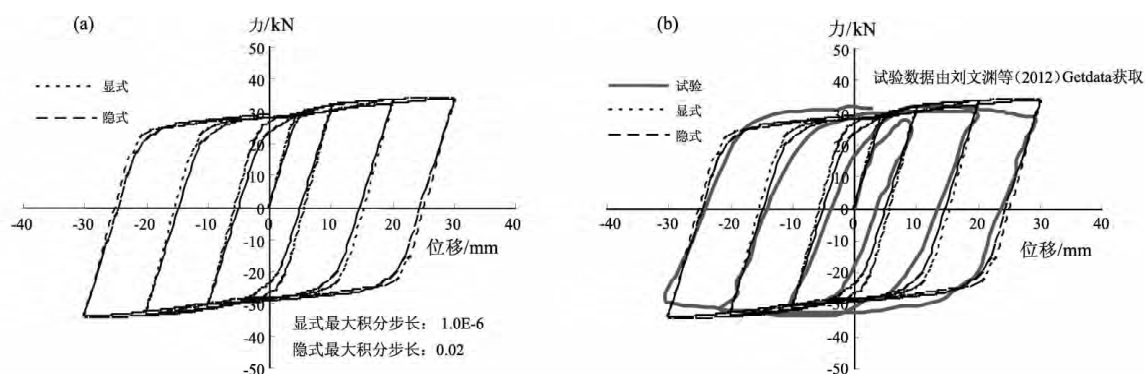


图 8 圆钢管混凝土构件计算结果

(a) 显式与隐式结果对比; (b) 显式、隐式与试验结果对比

Fig. 8 Calculation results for concrete filled circular steel-tube column

(a) comparison between explicit and implicit results; (b) comparison among explicit, implicit and test results

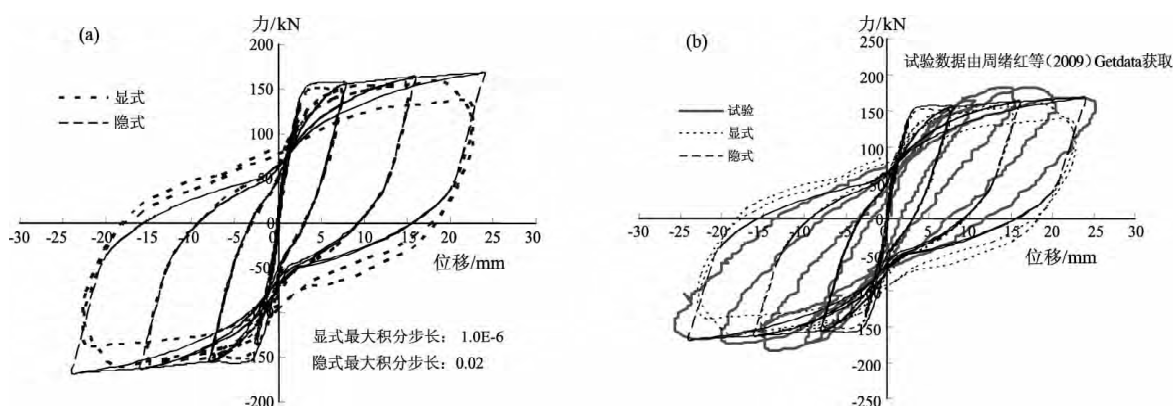


图 9 型钢混凝土构件计算结果

(a) 显式与隐式结果对比; (b) 显式、隐式与试验结果三者对比

Fig. 9 Calculation results for SRC column

(a) comparison between explicit and implicit results; (b) comparison among explicit, implicit and test results

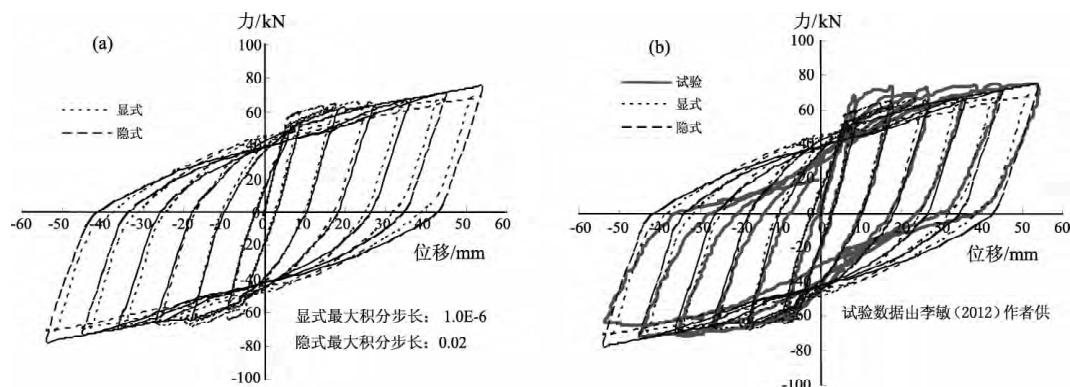


图 10 钢筋混凝土构件分析结果对比

(a) 显式与隐式结果对比; (b) 显式、隐式与试验结果三者对比

Fig. 10 Comparison of analysis results for RC beam

(a) comparison between explicit and implicit results; (b) comparison among explicit, implicit and test results

混凝土给出了位移加载曲线周期数(6周)和重复循环次数(每2周采用同一等幅加载),因此在提取其试验数据时也只提取至位移加载的第6周(所显示的第3个滞回环)加载结束。

5 结语

本文作为系列研究的第I部分工作,主要涉及本构与子程序开发等方面内容,简要总结如下:

(1) 改进了混凝土卸载再加载曲线规则并给出具体表达式,定义了再加载段拐点之后刚度退化参数。

(2) 给出并重点论述了 UMAT 和 VUMAT 与 ABAQUS 链接的框架示意图,并给出相关注记。

(3) 开发并实现了适用于隐式算法 UMAT 的子程序以及适用于显式算法的双精度 VUMAT 的子程序。

(4) 验证了本文改进的混凝土再加载规则与所开发程序的可行性和计算精度。首先考察了两种算法(隐式和显式法)对单一材料(钢筋和素混凝土)构件的计算结果,进而考察了对混合材料(钢筋混凝土、钢管混凝土和型钢混凝土)的计算结果,并与试验结果相对比。

本文的理论基础和本构改进、程序开发以及试验验证,可为实际工程计算提供可靠性保证。

参考文献:

- 杜修力,贾鹏,赵均. 2007. 钢筋混凝土核心筒不同轴压比作用下抗震性能试验研究[J]. 哈尔滨工业大学学报, 39(2): 567-572.
- 过镇海,张秀琴. 1981. 混凝土在反复荷载作用下的应力—应变全曲线[J]. 冶金建筑, 9: 14-17.
- 李敏. 2012. 材料的率相关性对钢筋混凝土结构动力性能的影响[D]. 大连: 大连理工大学.
- 李敏,李宏男. 2010. 建筑钢筋动态试验及本构模型[J]. 土木工程学报, 43(4): 70-75.
- 刘文渊,冷杰,段文峰. 2012. 往复荷载下圆钢管混凝土柱的数值模拟[J]. 吉林建筑工程学院学报, 29(1): 1-4.
- 柳国环,练继建,国巍. 2014a. 结构动力弹塑性和倒塌分析(II): SAP2ABAQUS 接口技术、程序开发与验证[J]. 地震研究, 37(1): 132-140.
- 柳国环,练继建,孙雪艳,等. 2014b. 结构动力弹塑性和倒塌分析(III): 地震差动作用下输电塔一线体系的弹塑性与倒塌分析[J]. 地震研究, 37(1): 141-150.
- 聂建国,陶慕轩. 2011. 采用纤维梁单元分析钢—混凝土组合结构地震反应的原理[J]. 建筑结构学报, 32(10): 1-10.
- 宣钢,顾祥林,吕西林. 2003. 强震作用下混凝土框架结构倒塌过程的数值分析[J]. 地震工程与工程振动, 23(6): 24-30.
- 叶献国,徐勤,李康宁,等. 2003. 地震中受损钢筋混凝土建筑弹塑性时程分析与振动台试验研究[J]. 土木工程学报, 36(12): 20-25.
- 周绪红,张小东,刘屈鹏. 2009. 钢管约束钢筋混凝土柱与型钢混凝土柱滞回性能试验研究[J]. 建筑结构学报, 30(sup1): 121-128.
- GB 50010-2010 混凝土结构设计规范[S].

Elasto-plasticity and Collapse Analysis for Large-span and High-rise Structure (I) ——Hysteresis Relationship Improvement , ABAQUS Subroutine Development and Verification

LIU Guo-huan^{1 2} , LIAN Ji-jian^{1 2} , GUO Wei³

(1. School of Civil Engineering , Tianjin University , Tianjin 300072 , China)

(2. State Key Laboratory Hydraulic Engineering Simulation and Safety , Tianjin University , Tianjin 300072 , China)

(3. School of Civil Engineering and Architecture , Central South University , Changsha 410075 , Hunan , China)

Abstract

Firstly , three types of unloading and reloading rules for steel static elasto-plastic damage hysteretic models are discussed in detail. The quadratic curve and linear rules respectively before and after inflection point of reloading curves are improved emphatically in the concrete hysteretic rules , and a new experiential expression for the stiffness degrading from reloading to skeleton curves is proposed as well. Secondly , the subroutines are developed respectively to remain the direct call of data between the ABAQUS main program and implicit UMAT and explicit VUMAT algorithms , the schematic framework of relationship between the subroutines and ABAQUS main program is given in detail. At last , the developed program was tested by five kind of typical frames (steel rebar , plain concrete , reinforced-concrete , steel-pipe concrete and steel-reinforced concrete) , which have the test results. The analysis results show that: (1) The improved concrete reloading hysteretic and concrete load-ing curve consistent well , and can avoid the intersection phenomenon between unloading and reloading curves of quadratic form rule before inflection point and reflects the stiffness degradation from reloading to skeleton curves after inflection point. (2) The developed subroutines which are implicit UMAT and explicit double precision VUMAT algorithms are feasible and possesses high accuracy.

Key words: hysteretic model; elasto-plasticity; ABAQUS; UMAT; VUMAT



马 栋 河北省地震局工程师。2007 年毕业于西南交通大学大地测量学与测量工程专业，获工学硕士学位。主要从事形变及地震预测方面的研究工作。



罗佳润 广州大学工程抗震研究中心在读研究生。2011 年 6 月华南农业大学水利与土木工程学院本科毕业，获学士学位。从事结构减隔震的研究，主攻橡胶隔震支座老化性能、海蚀环境下的性能劣化研究。



余文正 昆明理工大学工程力学博士研究生。2009 年 7 月三峡大学土木水电学院土木工程专业本科毕业，获学士学位；2012 年 7 月昆明理工大学建筑工程学院结构工程专业硕士研究生毕业，获硕士学位。2012 年 7 月至今，在昆明理工大学攻读工程力学专业博士学位。主要从事结构工程、工程抗震及工程力学方面研究。



柳国环 天津大学建筑工程学院副教授。2010 年 10 月毕业于大连理工大学土木水利学院，获博士学位；2010 年 9 月至 2013 年 10 月在清华大学从事博士后研究工作，担任助理研究员。2013 年 10 月至今，在天津大学建筑工程学院从事结构工程抗震减震、复杂结构灾变数值仿真的研究工作。曾获得国家科技进步二等奖、辽宁省科技进步一等奖。发表专业学术论文 40 余篇。



赵国峰 中国地震台网中心工程师。2004 年 7 月毕业于山东农业大学计算机科学与技术专业，获学士学位；2007 年 7 月毕业于中国地震局地震预测研究所固体地球物理专业，获硕士学位。2007 年 7 月至今，在中国地震台网中心从事地震信息网络技术系统运行管理和地震信息服务新技术应用研究。

注：李祖宁、常祖峰、倪喆、尹亮、刘坚、袁洁浩作者简介已分别刊登在本刊 Vol. 30，No. 1； Vol. 29，No. 2； Vol. 34，No. 1； Vol. 34，No. 4； Vol. 36，No. 2； Vol. 36，No. 1。