钢筋混凝土建筑结构倒塌过程数值(一)注册建筑师考试 PDF转换可能丢失图片或格式,建议阅读原文 https://www.100test.com/kao\_ti2020/552/2021 2022 E9 92 A2 E7 AD 8B E6 B7 B7 E5 c57 552174.htm 摘要:提出了一种 改进的扩展散体单元模型,以模拟钢筋混凝土结构在地震的 破坏与倒塌。在该方法中,钢筋混凝土被离散成一个个质点 , 质点之间用非线性弹簧连结 , 局部的破坏通过弹簧的断裂 模拟,该方法可以计算结构从局部破坏到整体倒塌的全过程 关键词:钢筋混凝土;扩展散体单元法;数值模拟;倒塌 目前,对于结构在地震下的反应分析,多基于有限元方法。 但是,这一方法只能分析结构在倒塌前的性态,而在实际地 震中,特别是在强震下,一些结构物不仅严重破坏,而且发 生了倒塌。结构是以怎样一种形式倒塌?是全部还是部分倒 塌?上部结构的倒塌,对下部结构是否造成撞击?对于解决 这些问题, 传统有限元等方法显得有些力不从心。为此, 日 本学者在文献中提出了扩展散体单元法,以模拟结构在地震 下的破坏与倒塌。但是,该模型仍显得过于粗糙,比较适合 从整体上模拟结构的倒塌,而对于模拟钢筋混凝土结构常见 的保护层脱落、裂缝扩展等细部震害却不太适合。 本文提出 了一种简化的扩展散体单元模型,以模拟钢筋混凝土结构在 地震下从局部破坏到整体倒塌的全过程,以解决上述问题。 1 扩展散体单元模型 1 . 11 基本原理 在这一模型中,钢筋混 凝土假设是由一个个质点组成,这些质点相互之间由轴向弹 簧连结,为了反映结构内阻尼的影响,与弹簧可并联一个粘 滞阻尼器,如图1所示。 根据牛顿第二定律,对于任一质点i , 在任一时刻 , 其运动方程为 式中:mi为l的质量;ci为阻 尼系数;为质点I的加速度与速度; Fi为质点I所受的外力之 和(包括重力、弹簧力、弹簧阻尼力、质点碰撞力、地震作 用产生的惯性力等)。本文模型的阻尼在实际上仍是瑞利线 性比例阻尼,分为质量阻尼与刚度阻尼两部分,其阻尼系数 的取值同一般动力分析。 文献中提出的混凝土模型,将混凝 土划分成二维圆形刚体的集合体,刚体之间由轴向拉伸弹簧 与剪切弹簧联结。本文的简化模型与其相比,单元运动的自 由度由3个降为2个,联结单元的弹簧由2个降为1个,计算量 大大降低。运动方程(1)的建立与求解就是散体单元法的中心 与关键,一般可通过逐步数值积分法(如差分法)求解,有 关求解的方法与步骤可参考文献[4]。 1.2 弹簧刚度的假定 质点间的连结弹簧应分别考虑钢筋与混凝土的作用,可看成 是两根并联的钢筋、混凝土弹簧、其刚度分别为ks,kc。对 于钢筋连结弹簧,弹簧的初始刚度ks比较容易确定,可取 式 中:Es为钢筋弹性模量;Asij为i,j方向上从属于质点I,j的钢 筋横截面积,即Asij= ijdt(pij为i、j方向上的配筋率;d为垂 直i、i方向的质点间距;t为混凝土厚度);Lij为相邻质点i、i的 距离。 混凝土连结弹簧的初始刚度kc可按下述方法近似确定 : 对图2a所示混凝土质点,由于假定混凝土质点之间用混凝 土弹簧连结,整个混凝土体系就被等代为一个桁架体系,如 图2b所示。设竖向、水平弹簧初始刚度为kl(如果竖向、水平 弹簧在混凝土内部,则初始刚度为2k1),斜向弹簧初始刚度 为k2在混凝土中取相邻的四个质点及其连结弹簧,则形成一 个矩形单元,如图3a所示.该单元在图3b所示外力作用下, 其竖向位移应等于实际四个质点围成的混凝土的竖向位移. 在图3c所示力的作用下,其水平位移应等于实际四个质点围

成的混凝土的水平位移.根据这两个条件,就可确定k1,k2 .1.3 弹簧刚度退化与破坏的假定由于在地震作用下,材料受到的是反复荷载,存在一个弹簧刚度退化过程.钢筋可取理想弹塑性模型、混凝土的退化模型如图4所示.图4中符号以受压为正,在-0.1Fy<F<0.6Fy时按弹性加卸载、当F>0.6Fy时,弹簧进入非线性阶段,曲线指向屈服点(dy、Fy),屈服位移dy根据混由土的屈服应变确定,取0.002倍弹簧长度,卸载时沿与初始刚度平行的斜率卸载,到达水平轴后,再指向原点,再加载时,沿原路返回;当F=Fy时,进入下降段,下降段指向极限变形点(du,0.2Fy),du为温凝土的极限变形,在下降段的加卸载法则同非线性上升段,钢筋弹簧可根据钢种取极限应变0.016~0.025,混凝土弹簧的极限应变取0.0033,当弹簧的应变超过上述值时,认为弹簧已破坏.100Test下载频道开通,各类考试题目直接下载。详细请访问 www.100test.com