文章编号: 1000-7598 (2012) 11-3497-06

四节点矩形弹簧元及其特性研究

张青波,李世海,冯 春

(中国科学院力学研究所,北京 100190)

摘 要: 弹簧元法是一种将单元离散为一系列弹簧的数值计算方法。不同的单元具有不同的离散方式,确定相应的离散弹簧的刚度系数表达式是弹簧元法的关键。将四节点矩形单元离散为 6 个基本弹簧,每个基本弹簧包括法向弹簧和切向弹簧两个派生弹簧,并用泊松弹簧和纯剪弹簧描述单元的泊松效应和剪切效应,用有限元的单元刚度矩阵标定各弹簧的刚度系数,实现了一种四节点矩形弹簧元的构造形式。该单元的同类弹簧具有相同的表达形式。法向与切向弹簧的刚度表达式中分别含有法向和切向弹簧刚度待定系数。通过改变待定系数的值可使该单元分别对应于有限元的常应变、双线性及 Wilson 非协调单元。将上述弹簧元方法进行理论推导,并应用于基于连续介质的离散单元法(CDEM)的核心计算进行简单算例验证,证明了提出方法的正确性。通过以上研究发现,四节点矩形弹簧元有以下特点:对于相同问题,不同单元有不同的计算精度;对于梁弯曲问题,应用该单元可显著提高离散单元法的求解精度;改变待定系数的值,可得到更高或者更低精度的单元。

中图分类号: O 241 文献标识码: A

Study of four-node rectangular spring element and its properties

ZHANG Qing-bo, LI Shi-hai, FENG Chun

(Institute of Mechanics, Chinese Academy of Sciences, Beijing 100190, China)

Abstract: The spring element method (SEM) is a numerical method that uses a spring system to describe an element. Different elements can be described as different spring systems; and the definition of the spring stiffness expressions in the systems is the key point of the spring element method. The four-node rectangular element is described by 6 basic springs, each of which contains two derived springs: normal spring and tangential spring. Poisson spring and pure shear spring are used to describe Poisson and shear effects of the element. Thus a four-node rectangular spring element is presented. Compared with the element stiffness matrix of finite element method, the stiffness expression of each spring is obtained. Springs of the same kind have the same expressions. The stiffness expressions of the normal and tangential springs have corresponding coefficients to be decided. By varying the coefficients in the stiffness expressions of springs, expressions of constant strain, bilinear or Wilson incompatible finite element are achieved by this element. The accuracy of the SEM is verified by theoretical derivation; and this method is applied to the continuum-based discrete element method (CDEM) for case verification. The features of the four-node rectangular spring element are as follows. Different accuracies can be found in different elements. This element can significantly improve the accuracy of the bending problem of beam. Elements with different accuracies can be achieved by using different coefficients.

Key words: four-node rectangular element; spring element method (SEM); finite element method (FEM); spring stiffness

1 引 言

传统的数值计算方法将岩土体看作连续介质或 者非连续介质,而忽略了岩土体宏观连续微观不连 续的特点。有限元及有限差分方法的基础是连续介 质力学,适用于模拟岩土体的连续变形及塑性破坏^[1-2]。颗粒离散元法可方便地实现材料内部破坏,适合模拟微观尺度下材料的力学行为,但模拟连续介质时需对颗粒之间的弹簧进行复杂的标定^[3-4]。 刘晓宇等^[5-6]构造了三维链网模型,给出了模型的

收稿日期: 2011-08-24

基金项目:国家重点基础研究发展计划(973)项目(No. 2010CB731506);国家自然科学基金项目(No. 11002146)。

第一作者简介:张青波,男,1986年生,博士研究生,研究方向为地震作用下边坡的破坏机理及数值模拟。E-mail:zhangqingbo@imech.ac.cn 通讯作者:李世海,男,1958年生,博士,研究员,主要从事非连续介质力学数值计算方法及滑坡灾害防治中的关键力学问题等方面的研究工作。 E-mail:shli@imech.ac.cn

几何与物理参数标定公式。

发展新型离散元模拟岩土体渐进破坏过程的研 究取得了很大的进展。李世海等^[7-9]提出的基于连 续介质力学的离散单元法(CDEM)和张冲等^[10-11]提 出的三维简单变形体离散元方法(3SDEM)都是可以 描述介质由连续到非连续的渐进破坏过程的数值计 算方法。两种方法都可将块体看作简单变形体,在 接触面上设置法向和切向弹簧,通过弹簧判断实现 非连续计算。3SDEM 中接触弹簧刚度系数的选取 具有人为性, CDEM 法给出了接触弹簧刚度的计算 公式。方明霁等[12-13]将块体离散为法向、剪切和扭 转弹簧,构造了一种多弹簧梁柱单元模型。冯春 等[14]将长方体单元离散为 12 根弹簧,通过离散弹 簧系统和传统有限元单元节点力的等效关系给出了 弹簧刚度的表达式。Li Shihai 等^[15]构造了三角形和 四面体弹簧元,对连续问题得到了与传统有限元等 价的一组弹簧系统,该方法通过有限元的单元刚度 矩阵标定各弹簧的刚度。

新型离散元方法在计算连续介质问题时的计算 能力多等同于传统有限元中的常应变单元或者双线 性单元,对提高单元计算精度的研究较少。但对某 些常见问题(如梁的弯曲)这些单元的计算精度是 很差的^[16]。在有限元中(如 Wilson 非协调元等)构 造各种形式的非协调元就是一种构造低阶高精度单 元的有效手段^[17]。

Li Shihai 等^[15]给出了一种对连续问题完全等价 于相应有限元的弹簧系统,通过对比单元刚度矩阵 得到各弹簧的刚度,其弹簧刚度的计算公式较其他 几种方法更加合理。本文在此基础上发展了一种四 节点矩形弹簧元,并求得了弹簧刚度的表达形式。 通过改变弹簧刚度表达式中的系数可使该单元精度 分别等同于常应变、双线性和 Wilson 非协调单元, 极大地提高了弹簧元法求解连续问题时的计算精 度。本文主要包含 5 个部分,下面分别进行阐述。

2 四节点矩形弹簧元的构成

考虑图 1 所示的四节点矩形单元,节点编号为 1、2、3、4,节点坐标为 1 $\left(-\frac{a}{2},-\frac{b}{2}\right)$ 、2 $\left(\frac{a}{2},-\frac{b}{2}\right)$ 、 3 $\left(\frac{a}{2},\frac{b}{2}\right)$ 、4 $\left(-\frac{a}{2},\frac{b}{2}\right)$,单元长为 *a*,宽为 *b*。用 *u* 表示 *X* 方向的位移, *v* 表示 *Y* 方向的位移。 根据弹性力学理论^[16],四节点矩形单元的应变 能表达式可写为



式中: $\varepsilon_x 、 \varepsilon_y 、 \sigma_x \cdot \sigma_y$ 为单元正应变和正应力; $\gamma_{xy} 、 \tau_{xy}$ 为单元剪应变和剪应力; E为弹性模量; μ 为泊松比; t为单元厚度。

弹簧元法是一种新型离散元,用离散系统描述 连续介质力学行为是该方法的重要内容之一。与其 他新型离散元方法不同,其核心思想是将单元看作 一种结构,将单元应变能离散到一系列的弹簧上, 用弹簧系统的刚度代替有限元的单元刚度描述单元 节点力与节点位移之间的关系,使之在计算连续介 质问题时与传统有限元完全等价。同时可以利用动 态松弛方法等进行求解,避免传统有限元必须形成 总体刚度矩阵带来的问题。

按照弹簧元的基本思想,将式(1)的应变能表 达式写为求和形式,用弹簧的弹性势能替代单元的 应变能,可得如下表达式:

$$\Pi = \iiint \frac{1}{2} (\varepsilon_x \sigma_x + \varepsilon_y \sigma_y + \gamma_{xy} \tau_{xy}) dx dy dz =$$

$$\sum \frac{1}{2} E_1 \left(\frac{u^i}{a_i}\right)^2 + \sum \frac{1}{2} E_1 \left(\frac{v^i}{b_i}\right)^2 + \sum E_1 \mu \frac{u^i}{a_i} \frac{v^i}{b_i} + \qquad (2)$$

$$\sum \frac{1}{2} G \left(\frac{u^i}{b_i}\right)^2 + \sum \frac{1}{2} G \left(\frac{v^i}{a_i}\right)^2 + \sum G \frac{u^i}{b_i} \frac{v^i}{a_i}$$

式中: G 为剪切模量; a_i 、 b_i 为弹簧长度; u^i 、 v^i 为 弹簧弹性变形。

对图1所示的四节点矩形单元,将其离散为图 2所示的四节点矩形弹簧元。



函 2 四 F 从 把 / 序 典 几 Fig.2 Four-node rectangular spring element

如图 2 所示,四节点矩形弹簧元由 6 个基本弹 簧 s¹、s²、s³、s⁴、s⁵、s⁶构成,其中弹簧 s¹、s³、s⁵ 的法向沿 X 轴正向,s²、s⁴、s⁶的法向沿 Y 轴正向。 图中 A、B、C、D 是 4 个插值点,其坐标值和位移 值均由 4 个节点的坐标值和节点位移值进行线性插 值得到,4 个插值点位于各边的中点处。各基本弹 簧的编号及弹簧首端编号和末端编号的对应关系见 表 1。

表 1 基本弹簧编号及首末端对应关系 Table 1 Relationships between the numbers of basic spring and its nodes

busic spring and its notics								
弹簧编号	首端	末端	弹簧编号	首端	末端			
s^1	1	2	s ⁴	1	4			
s^2	2	3	s ⁵	A	В			
s ³	4	3	s ⁶	С	D			

若设4个节点的位移分别为(*u_i*,*v_i*)(*i*=1,2,3,4),则6个基本弹簧的变形可由各弹簧两端点的相对位移求得,即第*k*个基本弹簧的两个方向的变形可表示为

$$u^{k} = u_{j}^{k} - u_{i}^{k}$$

$$v^{k} = v_{j}^{k} - v_{i}^{k}$$
(3)

式中: 上标 *k* =1, 2, 3, 4 为弹簧编号; 下标 *i* 为弹簧 首端编号, 下标 *j* 为弹簧末端编号。

k=5时

$$u^{5} = \frac{1}{2}u_{2} + \frac{1}{2}u_{3} - \frac{1}{2}u_{1} - \frac{1}{2}u_{4}$$

$$v^{5} = \frac{1}{2}v_{2} + \frac{1}{2}v_{3} - \frac{1}{2}v_{1} - \frac{1}{2}v_{4}$$

$$(4)$$

k=6时

$$u^{6} = \frac{1}{2}u_{3} + \frac{1}{2}u_{4} - \frac{1}{2}u_{1} - \frac{1}{2}u_{2}$$

$$v^{6} = \frac{1}{2}v_{3} + \frac{1}{2}v_{4} - \frac{1}{2}v_{1} - \frac{1}{2}v_{2}$$
(5)

则矩形单元的应变能可由图 2 所示的 6 个基本 弹簧的弹性势能表示为 $\Pi = \frac{1}{2} \sum_{i=1}^{3} \left[K^{2i-1} \left(u^{2i-1} \right)^2 + K^{2i} \left(v^{2i-1} \right)^2 + G^{2i-1} \left(v^{2i-1} \right)^2 + G^{2i} \left(u^{2i} \right)^2 \right] + KKu^5 v^6 + GGv^5 u^6$ 式(6) 中含 K^i 的项等价于式(1) 中含 $\left(\frac{\partial u}{\partial x} \right)^2 + \left(\frac{\partial v}{\partial y} \right)^2$ 的项, 含 G^i 的项等价于式(1) 中含 $\left(\frac{\partial u}{\partial y} \right)^2 + \left(\frac{\partial v}{\partial x} \right)^2$ 的 项, 故称 K^i , G^i 分别为弹簧 s^i 的法向和切向弹簧刚 度系数。在式(6) 中含 KK 的项等价于式(1) 中 含 $\left(\frac{\partial u}{\partial x} \right) \left(\frac{\partial v}{\partial y} \right)$ 的项, 含 GG 的项等价于式(1) 中含 $\left(\frac{\partial u}{\partial y} \right) \left(\frac{\partial v}{\partial x} \right)$ 的项, 故称 KK、 GG分别为四节点矩形 弹簧元的泊松弹簧和纯剪弹簧刚度系数。

3 弹簧刚度系数的确定

今

按照能量变分原理,式(6)表示的弹簧元应变 能对节点位移求二次偏导数可得到弹簧元对应的单 元刚度矩阵,其中

$$k_{ij}^{\text{SEM}} = \frac{\partial \Pi}{\partial u_i \partial u_i} (i, j = 1, 2, 3, 4)$$
(7)

将有限元的形函数代入式(1)中并对节点位移 求二次偏导数可得到有限元的单元刚度矩阵,其中

$$k_{ij}^{\text{FEM}} = \frac{\partial \Pi}{\partial u_j \partial u_i} (i, j = 1, 2, 3, 4)$$
(8)

$$k_{ij}^{\text{SEM}} = k_{ij}^{\text{FEM}} \tag{9}$$

可以得到与四节点矩形有限单元对应的四节点 矩形弹簧元中各弹簧的刚度系数表达式。式(10) 给出了含待定系数的弹簧元刚度系数表达式。

$$K^{1} = K^{3} = \alpha \frac{b}{a} E_{1}, G^{1} = G^{3} = \frac{1-\mu}{2} \beta \frac{b}{a} E_{1}$$

$$K^{2} = K^{4} = \alpha \frac{a}{b} E_{1}, G^{2} = G^{4} = \frac{1-\mu}{2} \beta \frac{a}{b} E_{1}$$

$$K^{5} = (1-2\alpha) \frac{b}{a} E_{1}, G^{5} = (1-2\beta) \frac{1-\mu}{2} \frac{b}{a} E_{1}$$

$$K^{6} = (1-2\alpha) \frac{a}{b} E_{1}, G^{6} = (1-2\beta) \frac{1-\mu}{2} \frac{a}{b} E_{1}$$

$$KK = \mu E_{1}, GG = \frac{1-\mu}{2} E_{1}$$
(10)

式中: *α*、*β*为待定系数,其物理含义为单元应变 能在各弹簧上的分配比例。

对任何一种确定的有限元形函数,都可通过式 (9)得到相应的弹簧元的刚度系数表达形式。在有 限元中可以通过给定含高阶项的形函数得到高精度 的有限元解,同理,在弹簧元中也可以通过给定对 应于含高阶项的形函数的待定系数,从而得到高精度的弹簧元解。对于四节点矩形单元,表2给出了 有限元形函数为常应变非协调单元、双线性单元和 Wilson 非协调单元时,对应的四节点矩形弹簧元的 刚度系数表达式中待定系数的取值。

表	2 不同单元弹簧元刚度系数的取值
Table 2	Coefficients in the stiffness expressions of
	springs with different elements

单元类型	形函数	α	β
常应变	$u = \sum N_i u_i, v = \sum N_i v_i$ $N_i = \frac{1}{4} \left(1 + \frac{x}{x_i} + \frac{y}{y_i} \right) (i=1 \sim 4)$	0	0
双线性	$u = \sum N_{i}u_{i}, v = \sum N_{i}v_{i}$ $N_{i} = \frac{1}{4} \left(1 + \frac{x}{x_{i}} + \frac{y}{y_{i}} + \frac{xy}{x_{i}y_{i}} \right) (i = 1 \sim 4)$	$\frac{1}{6}$	$\frac{1}{6}$
非协调元	$u = \sum N_{i}u_{i} + \alpha_{1}\left(1 - \frac{x^{2}}{x_{i}^{2}}\right) + \alpha_{2}\left(1 - \frac{y^{2}}{y_{i}^{2}}\right)$ $v = \sum N_{i}v_{i} + \alpha_{3}\left(1 - \frac{x^{2}}{x_{i}^{2}}\right) + \alpha_{4}\left(1 - \frac{y^{2}}{y_{i}^{2}}\right)$ $N_{i} = \frac{1}{4}\left(1 + \frac{x}{x_{i}} + \frac{y}{y_{i}} + \frac{x}{x_{i}}\frac{y}{y_{i}}\right)(i=1 \sim 4)$	$\frac{1}{6} - \frac{\mu^2}{6}$	0

4 弹簧力、节点力的确定

由 6 个基本弹簧的变形及各弹簧的刚度系数可 求得基本弹簧两个方向的弹簧力,其计算公式为

$$F^{(2i-1)x} = K^{2i-1}u^{2i-1}, \quad F^{(2i-1)y} = G^{2i-1}v^{2i-1}$$

$$F^{(2i)x} = G^{2i}u^{2i}, \quad F^{(2i)y} = K^{2i}v^{2i}$$

$$F^{5x} = K^{5}u^{5} + KKv^{6}, \quad F^{5y} = G^{5}v^{5} + GGu^{6}$$

$$F^{6x} = G^{6}u^{6} + GGv^{5}, \quad F^{6y} = K^{6}v^{6} + KKu^{5}$$

$$(11)$$

式中: *i*=1, 2。

4个节点的节点力的计算公式为

$$F_{1}^{i} = -F^{1i} - F^{4i} - \frac{1}{2}F^{5i} - \frac{1}{2}F^{6i}$$

$$F_{2}^{i} = F^{1i} - F^{2i} + \frac{1}{2}F^{5i} - \frac{1}{2}F^{6i}$$

$$F_{3}^{i} = F^{3i} + F^{2i} + \frac{1}{2}F^{5i} + \frac{1}{2}F^{6i}$$

$$F_{4}^{i} = -F^{3i} + F^{4i} - \frac{1}{2}F^{5i} + \frac{1}{2}F^{6i}$$
(12)

式中: *i*=x, y。

5 算 例

将四节点矩形弹簧元与基于连续介质力学的离 散单元法(CDEM)结合,形成了含四节点矩形弹簧 元的计算程序。应用该程序计算了简单模型在简单 载荷作用下的位移场,通过给定不同刚度系数,比 较不同精度的单元对不同问题的适用性。

5.1 重力作用下块体位移场

重力作用是边坡稳定性分析的主要载荷。考虑 一个 100 m×100 m 的块体在重力作用下的位移,计 算模型如图 3 所示,通过给定不同的待定系数,用 不同精度的单元计算 $A ext{ if } Y$ 方向的位移。材料的弹 性模量 E = 1500 MPa,泊松比 $\mu = 0.25$,密度 $\rho = 2$ g/cm³,计算结果如图 4 所示。



图 3 计算模型 Fig.3 Calculation model





从图中可以看出,对于计算重力载荷问题,双 线性单元和 Willson 非协调单元的计算精度相差不 大,但常应变单元的计算精度相比较差,且块体划 分为单数个网格时的结果比划分为偶数个网格时的 结果好。

5.2 侧向线性压力下位移场

侧向线性压力载荷是土石坝、挡土墙稳定性分 析中须考虑的重要载荷形式。如图 5 所示一个 100 m×100 m 的块体,底部固定,左侧承受静水压 力。通过给定不同的待定系数,用不同精度的单元 计算 A 点 X 方向的位移,材料的弹性模量 E = 1 500 MPa,泊松比 μ =0.25,密度 ρ =2 g/cm³,计算 结果如图 6 所示。

从图中可以看出,对于计算静水压力问题,非 线性单元和 Wilson 非协调单元的计算精度相差不 大,使用常应变单元计算时块体划分为偶数个网格 时的结果比划分为奇数个网格时的结果好。



图 5 计算模型 Fig.5 Calculation model



图 6 不同单元计算的 A 点位移与网格数(n×n)的关系 Fig.6 Relationships between X-displacement at point A and grid numbers(n×n) with different elements

5.3 悬臂梁算例

在工程结构中经常将问题简化为悬臂梁在自重 作用下的挠度问题,考虑如图 7 所示悬臂梁:平面 尺寸为 10 m×2 m,梁左端固定,关注 *A* 点在重力 作用下的挠度,计算结果如图 8、9 所示。材料的 弹性模量 *E*=1 500 MPa, 泊松比 μ =0.25, 密度 ρ = 2 g/cm³。



图 7 计算模型 Fig.7 Calculation model

从图 8 可以看出,悬臂梁的变形与理论解一致。 从图 9 可以看出,对悬臂梁问题传统双线性单元的 精度与常应变单元的精度都较差,而 Wilson 非协调 元的精度较好,这与文献[16]中的结论一致,也从 侧面验证了程序的可靠性。



图 8 Wilson 非协调元计算的位移 (网格数 5×1) Fig.8 Displacement calculated by Wilson incompatible elements (with grid number of 5×1)



图 9 不同单元计算的 A 点位移与网格数(5n×n)的关系 Fig.9 Relationships between Y-displacement at point A and grid numbers(5n×n) with different elements

6 结 论

(1)将四节点矩形单元离散为6个基本弹簧, 给出了一种四节点矩形弹簧元的构造形式。该单元 的弹簧刚度表达形式、节点力公式简单,易于程序 化,同传统有限元方法相比,可提高计算效率。

(2)通过改变弹簧刚度表达式中的待定系数可 使该单元分别等价于常应变、双线性和 Wilson 非协 调单元,表明该单元具有良好的扩展性,当待定系 数取其他值时,可得到更高精度或者更低精度的结 果。与其他新型离散元法相比,在计算连续介质问 题时该单元具有更高的计算精度。

(3)不同算例表明:对重力作用下一般边坡的 稳定性及侧向线性荷载作用下一般土石坝、挡土墙 的稳定性问题可采用双线性及非协调元进行计算; 对重力作用下一般悬臂梁的弯曲问题,应采用非协 调元进行计算。

(4)本文研究了四节点矩形弹簧元的特性,对 四节点任意四边形单元,可按类似的方法得到对应 于双线性单元的离散弹簧刚度表达式,但对其特性 的研究还有待深入。

参考文献

- 方建瑞, 许志雄, 庄晓营. 三维边坡稳定弹塑性有限元 分析与评价[J]. 岩土力学, 2008, 29(10): 2667-2672.
 FANG Jian-rui, XU Zhi-xiong, ZHUANG Xiao-ying.
 Appraisal and analysis of three-dimensional slope stability based on elastoplastic FEM[J]. Rock and Soil Mechanics, 2008, 29(10): 2667-2672.
- [2] 戴自航,刘志伟,刘成禹,等.考虑张拉与剪切破坏的 土坡稳定数值分析[J]. 岩石力学与工程学报,2008, 27(2):375-382.

DAI Zi-hang, LIU Zhi-wei, LIU Cheng-yu, et al. Numerical anslysis of soil slope stability considering tension and shear failures[J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering, 2008, 27(2): 375-382.

 [3] 周健, 崔积弘, 贾敏才, 等. 静力触探试验的离散元数 值模拟研究[J]. 岩土工程学报, 2007, 29(11): 1604-1610.
 ZHOU Jian, CUI Ji-hong, JIA Min-cai, et al. Numerical

simulation of cone penetration test by discrete element method[J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2007, 29(11): 1604–1610.

- [4] 王桂萱,秦建敏.颗粒材料力学性质的离散元数值模 拟[J]. 大连大学学报, 2007, 28(6): 27-31.
 WANG Gui-xuan, QIN Jian-min. Numerical simulation of mechanical behaviors of ellipsoid granular materials by discrete element method[J]. Journal of Dalian University, 2007, 28(6): 27-31.
- [5] 刘晓宇, 梁乃刚, 李敏. 三维链网模型及其参数标定[J]. 中国科学(A 辑), 2002, 32(10): 887-894.
 LIU Xiao-yu, LIANG Nai-gang, LI Min. 3D network model and its parameter calibration[J]. Science in China(Ser. A), 2002, 32(10): 887-894.
- [6] GUSEV A A. Finite element mapping for spring network representations of the mechanics of solids[J]. Physical Review Letter, 2004, 93(3): 1-4.
- [7] LI Shi-hai, ZHAO Man-hong, WANG Yuan-nian, et al. A continuum-based discrete element method for continuous deformation and failure process[C]//WCCM VI in Conjunction with APCOM'04. Beijing: [s. n.], 2004.
- [8] 魏怀鹏,易大可,李世海,等.基于连续介质模型的离散元方法中弹簧性质研究[J]. 岩石力学与工程学报,2006,25(6):1159-1169.
 WEI Huai-peng, YI Da-ke, LI Shi-hai, et al. Study of spring properties of continuum-based discrete element method[J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering, 2006, 25(6): 1159-1169.
- [9] 田振农,李世海,刘晓宇,等.三维块体离散元可变形 计算方法研究[J]. 岩石力学与工程学报,2008,27
 (增刊 1):2832-2840.

TIAN Zhen-nong, LI Shi-hai, LIU Xiao-yu, et al. Research on deformable calculation method based on three-dimensional block discrete element[J]. **Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering**, 2008, 27(Supp. 1): 2832–2840.

- [10] 张冲,金峰,侯艳丽.三维简单变形体离散元方法[J]. 岩土工程学报,2007,29(2):159-163.
 ZHANG Chong, JIN Feng, HOU Yan-li. 3-D simple deformable distinct element method[J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering, 2007, 29(2):159-163.
- [11] 金峰, 胡卫, 张冲, 等. 考虑弹塑性本构的三维模态变 形体离散元方法断裂模拟[J]. 工程力学, 2011, 28(5): 1 -7.

JIN Feng, HU Wei, ZHANG Chong, et al. A fracture simulation using 3-D mode distinct element method (3MDEM) with elastoplastic constitutive model[J]. **Engineering Mechanics**, 2011, 28(5): 1–7.

[12] 方明霁, 李国强, 孙飞飞, 等. 基于多弹簧模型的空间
 梁柱单元(I): 理论模型[J]. 计算力学学报, 2008, 25(1):
 129-133.
 FANG Ming-ji, LI Guo-qiang, SUN Fei-fei, et al.

Multi-spring model beam element(I): Theoretical model[J]. Chinese Journal of Computational Mechanics, 2008, 25(1): 129–133.

[13] 李国强,方明霁,孙飞飞,等.基于多弹簧模型的空间
 梁柱单元(II):参数分析[J].计算力学学报,2008,25(1):
 134-138.

LI Guo-qiang, FANG Ming-ji, SUN Fei-fei, et al. Multi-spring model beam element(II): Parameter analysisl[J]. Chinese Journal of Computational Mechanics, 2008, 25(1): 134–138.

- [14] 冯春,李世海,姚再兴. 基于连续介质力学的块体单元 离散弹簧法研究[J]. 岩石力学与工程学报, 2010, 29 (增刊 1): 2690-2705.
 FENG Chun, LI Shi-hai, YAO Zai-xing. Study of block-discrete-spring method based on continuum mechanics[J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering, 2010, 29(Supp.1): 2690-2705.
- [15] LI Shi-hai, ZHANG Ya-nan, FENG Chun. A spring system equivalent to continuum model[C]//Discrete Element Methods, Simulation of Discontinua: Theory and Applications. London: Queen Mary, University of London, 2010: 75-85.
- [16] 王勖成, 邵敏. 有限单元法基本原理和数值方法[M]. 北京:清华大学出版社, 1996.
- [17] 任钧国, 熊龙飞. 低阶高精度单元的发展[J]. 国防科技 大学学报, 1998, 20(4): 109-114.
 REN Jun-guo, XIONG Long-fei. Development of low order element with high accuracy[J]. Journal of National University of Defense Technology, 1998, 20(4): 109-114.