半空间饱和介质内圆形洞室对平面 P_1 波的散射

徐 平¹,铁 瑛²,夏唐代³

(1. 郑州大学交通运输工程系,河南郑州 450002; 2. 郑州大学机械工程学院,河南郑州 450002;
 3. 浙江大学岩土工程研究所,浙江杭州 310027)

摘 要:考虑土颗粒和孔隙流体的压缩性以及孔隙流体与土骨架之间的粘性耦合作用,采用修正的 Biot 模型,假定半空间表面不透水,得到了平面P₁ 波(快压缩波)在半空间表面的反射P₁ 波、P₂ 波 (慢压缩波)和SV 波(剪切波)的幅值。采用大圆弧假定将半空间内圆形洞室的散射问题转化为大 圆弧和圆形洞室的多重散射问题,运用波函数展开法将入射波、反射波以及半空间表面和洞室的散 射波的势函数展开成 Fourier - Bessel 函数的无穷级数形式,由 Graf 加法定理得到同一坐标系下的 势函数的表达式,根据半空间表面和洞室完全自由的边界条件得到了待定复系数的理论解。通过 数值计算,着重分析了平面P₁ 波垂直向上入射时无量纲入射频率和洞室埋藏深度等对洞室的动应 力集中因子和半空间表面的归一化水平和竖向位移的影响。

关键词:半空间;饱和介质;圆形洞室;平面 P,波;散射

中图分类号: TU435 文献标识码: A 文章编号: 1000 - 0844 (2008) 04 - 0369 - 07

Scattering of Plane P₁ Waves by a Circular Cavity Buried in Semi-infinite Space Saturated Media

XU Ping¹, TIE Ying², XIA Tang-dai³

Department of Transportation Engineering, Zhengzhou University, Zhengzhou 450002, China;
 School of Mechanical Engineering, Zhengzhou University, Zhengzhou 450002, China;

3. Institution of Geotechnical Engineering, Zhejiang University, Hangzhou 310027, China)

Abstract: Considering the compression of soil grain and pore fluid, and viscid coupling of pore fluid with soil skeleton, adopting the amended Biot model, the amplitudes of P_1 wave, P_2 wave and SV wave which are reflected from the planc P_1 wave are calculated when the semi-infinite space surface is impervious. The semi-infinite surface is taken as a large curved arc, the potential functions of incident waves, reflected waves from the semi-infinite surface, scattered waves from the circular cavity and the curved arc are all expanded to the infinite serials of Fourier-Bessel functions based on the expansion method of wave functions, and then the single scattering problem of a cavity in semi-infinite space is turned to a multiple scattering problem of cavity and curved arc based on the Graf's addition theorem. According to the boundary conditions that the semi-infinite space surface and cavity are all free, the theoretical solutions the complex coefficients of the potential functions are obtained. The influence of the normalized incident frequency and the cavity depth on the normalized horizontal, vertical displacements of the semi-infinite space surface and the dynamic stress concentration factor of the cavity are studied by theoretical simulation when the P_1 waves are vertically incident.

Key words: Semi-infinite space; Saturated media; Circular cavity; Plane P₁ waves; Scattering

收稿日期:2008-03-06

基金项目:国家自然科学基金项目(59808011)

作者简介:徐平(1977~),男,山东五莲人,博士,讲师,主要从事土动力学方面的研究.

0 引言

自 20 世纪 50 年代起,国内外许多专家对无限 弹性介质或流体介质内圆柱壳体或圆柱体对弹性波 的散射进行了大量的研究,其理论已经比较成 熟^[14]。目前为止,也对半空间弹性介质内的洞室或 衬砌的散射问题进行了研究:文献[5]采用镜像法 对入射 SH 波引起的浅埋圆形衬砌的动应力集中问 题进行了研究;但 P 波和 SV 波由于在散射时会发 生波型转换,即单一入射波(P 波或 SV 波)散射或 反射时会同时产生 P 波和 SV 波,其引起的圆形衬 砌的动应力集中问题比 SH 波复杂得多,不能采用 镜像法来研究,文献[5-10]借助大半径凸状或凹状 圆弧来模拟半空间表面,通过求解入射波在大圆弧 表面和圆形孔洞表面的多重散射,并将大圆弧半径 取的足够大,来近似得到弹性半空间内单个洞室对 P 波和 SV 波的散射问题的解析解; 文献 [10] 采用 的是大半径凸圆弧,洞室和圆弧的散射波都可展开 成第一类 Hankel 函数的形式,计算结果不再像凹圆 弧那样受圆弧曲率的影响。上述研究主要集中于半 空间弹性介质,但是天然土层往往含有孔隙水,尤其 对于地下水丰富的地区在求解此类问题时必须视为 饱和介质。不同于一般的弹性介质,饱和土体中可 传播一种剪切波(S波)和两种压缩波:快压缩波(P, 波)和慢压缩波(P2波)^[11],而且边界条件还要考虑 孔隙水压力问题,因此饱和介质洞室的散射问题比 弹性介质复杂得多。文献[12]采用复变函数法给 出了稳态 P 波入射时饱和半空间内孔洞周边的动 应力分布情况,但没有给出半空间表面水平和竖向 位移的变化规律。

本文采用文献[10]的凸圆弧假定,研究了半空 间饱和介质内圆形洞室对入射 P₁ 波的散射问题,并 进一步分析了孔洞的动应力集中因子以及半空间表 面的水平位移和竖向位移的变化规律和影响因素。

1 波场的势函数展开

1.1 入射波和反射波的势函数展开

假定由 - ∞ < $x < \infty$ 和 $z \ge 0$ 确定的半空间充满 各向同性的均质饱和介质, z < 0 一侧为真空, 不存 在波的传播机制。由于 P₂ 波衰减太快, 一般不考虑 P₂ 波入射的情况, 但是反射波和散射波的成分往往 都含有 P₂ 波成分。考虑到 P₁ 波和 SV 波入射时的 求解思路和结果都完全相似, 这里只给出 P₁ 波入射 的情况。如图 1 所示, 取 P₁ 波的入射角为 α_1 , 则 P₁ 波的反射角也为 α_1 , P₂ 波和 SV 波的反射角 α_2 和 β 可由 Snell 反射定律求得: $\alpha_2 = \arcsin(k_1 \sin \alpha_1/k_2)$, β = $\arcsin(k_1 \sin \alpha_1/k_s)$,这里 $k_1 \ k_2$ 和 k_s 分别为半空 间饱和介质中 P₁ 波、P₂ 波和 SV 波的波数,其计算 公式参见文献[13-15]。



图1 P₁ 波在饱和半空间表面上的反射

Fig. 1 Reflection of P1 wave on saturated semi-infinite space.

在大多数情况下,半空间表面和洞室都是不透水的,此时边界条件可描述为: $\sigma_{1} = 0$ 、 $\tau_{x1} = 0$ 、 $\partial p_{f}/\partial_{1} = 0$ 。假定入射 P₁ 波的幅值为 A₀,反射 P₁ 波、P₂ 波和 SV 波的幅值分别为 A₁、A₂ 和 B₁,则:

$$\begin{bmatrix} Q_{11} & Q_{12} & Q_{13} \\ Q_{21} & Q_{22} & Q_{23} \\ Q_{31} & Q_{32} & Q_{33} \end{bmatrix} \begin{pmatrix} A_1 \\ A_2 \\ A_3 \end{pmatrix} = A_0 \begin{pmatrix} Y_1 \\ Y_2 \\ Y_3 \end{pmatrix}$$
(1)

式中,矩阵 Q 和向量 Y 中各元素的详细表达式为 $Q_{11} = -Y_1 = -(\lambda_1^* + 2\cos^2\alpha_1)k_1^2; Q_{12} = -(\lambda_2^* + 2\cos^2\alpha_2) \times k_2^2; Q_{13} = -k_s^2\sin 2\beta; Q_{21} = -Y_2 = -k_1^2\sin 2\alpha_1; Q_{22} = -k_2^2\sin 2\alpha_2; Q_{23} = k_s^2\cos 2\beta; Q_{31} = -Y_3 = (\alpha + \gamma_1)k_1^2\cos \alpha_1; Q_{32} = (\alpha + \gamma_2)k_2^2 \times \cos \alpha_2; Q_{33} = 0; \lambda_{1,2}^* = [\lambda + (\alpha + \gamma_{1,2})\alpha M]/\mu_o$ 其中 λ 和 μ 为固体 土骨架(干土状态)的 Lamé 弹性常量; M 和 α 为表 征土颗粒和孔隙流体压缩性的常数; γ_1 和 γ_2 为比 例系数,求解公式可参见文献[14-15]。

将半空间表面假定为大圆弧,如图 2 所示,洞室 的半径为 a,洞室圆心 o₁ 和大圆弧圆心 o₂ 到半空间 表面的距离分别为 h 和 d,定义 D = h + d。

将入射 P₁ 波的势函数 φ_{f}^{inc} ,反射 P₁ 波、P₂ 波和 SV 波的势函数 φ_{f}^{re} 、 φ_{s}^{re} 和 ψ^{re} 展开成 Fourier – Bessel 函数的无穷级数形式:

$$\varphi_{\Pi}^{\text{inc+re}} = \sum_{n=0}^{\infty} J_n(k_1 r_1) (A_{0n} \cos n\theta_1 + B_{0n} \sin n\theta_1)$$
(2a)

$$\varphi_{s1}^{re} = \sum_{n=0}^{\infty} J_n(k_2 r_1) (C_{0n} \cos n\theta_1 + D_{0n} \sin n\theta_1)$$
(2b)



$$\psi_{1}^{re} = \sum_{n=0}^{\infty} J_{n}(k_{s}r_{1}) (E_{0n}\sin n\theta_{1} + F_{0n}\cos n\theta_{1})$$
(2c)

式中,上标 inc 和 re 分别表示人射和反射;下标 1 表 示势函数采用的坐标是极坐标系 (r_1, θ_1) ,下标 f 和 s 分别代表 P₁ 波(fast primary wave)和 P₂ 波(slow primary wave); $A_{0n} = [A_0e^{-ik_1h\cos\alpha_1} + A_1e^{-ik_1h\cos\alpha_1}(-1)^n] \varepsilon_n i^n \cos n\alpha_1; B_{0n} = [A_0e^{-ik_1h\cos\alpha_1} + A_1e^{-ik_1h\cos\alpha_1}] (-1)^n] \varepsilon_n i^n \sin n\alpha_1; C_{0n} = A_2 \times e^{-ik_2h\cos\alpha_2} \varepsilon_n (-i)^n \cos n\alpha_2; D_{0n} = A_2e^{-ik_2h\cos\alpha_2} \varepsilon_n (-i)^n \sin n\alpha_2; E_{0n} = B_1e^{ik_1h\cos\beta}\varepsilon_n (-i)^n \sin n\beta; F_{0n} = B_1e^{ik_1h\cos\beta}\varepsilon_n (-i)^n \cos n\beta; Jn(\cdot) 为 n 阶 Bessel 函数; \varepsilon_n 为 Neumann 因$ $子, \varepsilon_0 = 1, \varepsilon_0 = 2(n \ge 1); i 为虚数单位。为了研究$ 和讨论方便,式(2)及以下的公式中都略去了公共 $时间因子 e^{-i\omega t}。$

1.2 散射波的势函数展开

采用坐标系(r₁,θ₁),则半空间内洞室向外的散 射波可表示成

$$\varphi_{f1}^{sc} = \sum_{n=0}^{\infty} H_n^{(1)}(k_1 r_1) (A_{1n} \cos n\theta_1 + B_{1n} \sin n\theta_1)$$
(3a)

$$\varphi_{s1}^{sc} = \sum_{n=0}^{\infty} H_n^{(1)}(k_2 r_1) (C_{1n} \cos n\theta_1 + D_{1n} \sin n\theta_1)$$
(3b)

$$\psi_{1}^{sc} = \sum_{n=0}^{\infty} H_{n}^{(1)}(k_{s}r_{1}) (E_{1n}\sin n\theta_{1} + F_{1n}\cos n\theta_{1})$$
(3c)

式中,上标 sc 表示散射; $H_n^{(1)}$ (·)为 n 阶第一类 Hankel 函数。

若采用坐标系(r₂,θ₂),则半空间表面的大圆弧 向饱和介质内的散射波可表示成

$$\varphi_{12}^{sc} = \sum_{m=0}^{\infty} H_m^{(1)}(k_1 r_2) \left(A_{2m}^* \cos m\theta_2 + B_{2m}^* \sin m\theta_2 \right)$$
(4a)

$$\rho_{s2}^{sc} = \sum_{m=0}^{\infty} H_m^{(1)}(k_2 r_2) \left(C_{2m}^* \cos m\theta_2 + D_{2m}^* \sin m\theta_2 \right)$$
(4b)

$$\psi_{2}^{sc} = \sum_{m=0}^{\infty} H_{m}^{(1)}(k_{s}r_{2}) \left(E_{2m}^{*} \sin m\theta_{2} + F_{2m}^{*} \cos m\theta_{2} \right)$$
(4c)

式中,下标2表示势函数采用的坐标标是极坐标系 $(r_2, \theta_2)_{\circ}$ 。

根据 Graf 加法原理^[16],将 φ_{11}^{sc} 、 φ_{s1}^{sc} 和 ψ_{1}^{sc} 表示成 坐标系(r_{2} , θ_{2})下的形式,将 φ_{22}^{sc} 、 φ_{22}^{sc} 和 ψ_{2}^{sc} 表示成坐 标系(r_{1} , θ_{1})下的形式:

$$\varphi_{f1}^{sc} = \sum_{m=0}^{\infty} J_m(k_1 r_2) \left(A_{1m}^* \cos m\theta_2 + B_{1m}^* \sin m\theta_2 \right)$$
(5a)

$$\varphi_{s1}^{sc} = \sum_{m=0}^{\infty} J_m(k_2 r_2) \left(C_{1m}^* \cos m\theta_2 + D_{1m}^* \sin m\theta_2 \right)$$
(5b)

$$\psi_1^{sc} = \sum_{m=0}^{\infty} J_m(k_s r_2) \left(E_{1m}^* \sin m\theta_2 + F_{1m}^* \cos m\theta_2 \right)$$
(5c)

$$\varphi_{D}^{sc} = \sum_{n=0}^{\infty} J_{n}(k_{1}r_{1}) (A_{2n}\cos n\theta_{1} + B_{2n}\sin n\theta_{1}) (5d)$$
$$\varphi_{s2}^{sc} = \sum_{n=0}^{\infty} J_{n}(k_{2}r_{1}) (C_{2n}\cos n\theta_{1} + D_{2n}\sin n\theta_{1})$$
(5e)

$$\psi_{2}^{sc} = \sum_{n=0}^{\infty} J_{n}(k_{s}r_{1}) (E_{2n}\sin m\theta_{1} + F_{2n}\cos m\theta_{1})$$
(5f)

式(3)~(5)中, $A_{1n} \sim F_{2n}^*$ 为待定复系数,存在着如下 关系:

$$\begin{pmatrix} A_{1m}^* \\ C_{1m}^* \\ E_{1m}^* \end{pmatrix} = \frac{\varepsilon_m}{2} \sum_{n=0}^{\infty} \left[T_{mn}^* \right] \begin{pmatrix} A_{1n} \\ C_{1n} \\ E_{1n} \end{pmatrix}$$
(6a)

$$\begin{pmatrix} B_{1m}^{*} \\ D_{1m}^{*} \\ F_{1m}^{*} \end{pmatrix} = \frac{\varepsilon_{m}}{2} \sum_{n=0}^{\infty} [T_{mn}^{-}] \begin{pmatrix} B_{1n} \\ D_{1n} \\ F_{1n} \end{pmatrix}$$
(6b)

$$\begin{pmatrix} A_{2n} \\ C_{2n} \\ E_{2n} \end{pmatrix} = \frac{\varepsilon_n}{2} \sum_{m=0}^{\infty} [T_{nm}^+] \begin{pmatrix} A_{2m}^* \\ C_{2m}^* \\ E_{2m}^* \end{pmatrix}$$
(6c)
$$\begin{pmatrix} B_{2n} \\ D_{2n} \\ F_{2n} \end{pmatrix} = \frac{\varepsilon_n}{2} \sum_{m=0}^{\infty} [T_{nm}^-] \begin{pmatrix} B_{2m}^* \\ D_{2m}^* \\ F_{2m}^* \end{pmatrix}$$
(6d)

$$\begin{bmatrix} \mathbf{T}_{mn}^{+} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \mathbf{T}_{mn}^{-}(k_{1}D) & 0 & 0 \\ 0 & \mathbf{T}_{mn}^{+}(k_{2}D) & 0 \\ 0 & 0 & \mathbf{T}_{mn}^{-}(k_{s}D) \end{bmatrix}$$
(7a)

$$\begin{bmatrix} \mathbf{T}_{mn}^{-} \\ \mathbf{I} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} \mathbf{T}_{mn}^{-} (k_{1}D) & 0 & 0 \\ 0 & \mathbf{T}_{mn}^{-} (k_{2}D) & 0 \\ 0 & 0 & \mathbf{T}_{mn}^{+} (k_{s}D) \end{bmatrix}$$
(7b)

其中, $T_{mn}^{+}(kD) = H_{m+n}^{(1)}(kD) + (-1)^{n}H_{m-n}^{(-1)}(kD);$ $T_{mn}^{-}(kD) = H_{m+n}^{(1)}(kD) - (-1)^{n}H_{m-n}^{(-1)}(kD)_{0}$

2 问题的求解

将人射波、反射波和散射波的势函数表达式 (2)~(5)代人相关公式^[14],可得坐标系(r_1 , θ_1)和 (r_2 , θ_2)下的应力表达式,见式(8)。其中矩阵[$E^{(1)}$ (r,n)]和[$E^{(1)}_{-}(r,n)$]的表达式见式(9)。

根据表面不透水的条件: $\sigma_{z} = 0, \tau_{xz} = 0, \partial p_{t}/\partial_{z}$ = 0,以及不同阶三角函数 cos $n\theta$ 和 sin $n\theta$ 线性无 关的性质最终可以得到关于任意 n 的 A_{1n}, C_{1n} 和 E_{1n} 的理论解,见式(10)。将式(10)中的[$E^{(l)}$]和 A, C_{x} 相应地替换为[$E^{(l)}_{-}$]和 B, D, F,则式(10)就是 关于任意 n 的 B_{1n}, D_{1n} 和 D_{1n} 的理论解。

$$\begin{pmatrix} \sigma_{r_{1}} \\ \tau_{r_{1}\theta_{1}} \\ \partial p_{t}/\partial r_{1} \end{pmatrix} = \sum_{n=0}^{\infty} \left\{ [E^{(3)}(r_{1},n)] \begin{pmatrix} A_{1n} \\ C_{1n} \\ E_{1n} \end{pmatrix} + [E^{(1)}(r_{1},n)] \begin{pmatrix} A_{0n} + A_{2n} \\ C_{0n} + C_{2n} \\ E_{0n} + E_{2n} \end{pmatrix} \right\}^{T} \begin{pmatrix} \cos n\theta_{1} & 0 & 0 \\ 0 & \sin n\theta_{1} & 0 \\ 0 & 0 & \cos n\theta_{1} \end{pmatrix} + \\ \sum_{n=0}^{\infty} \left\{ [E^{(3)}_{-}(r_{1},n)] \begin{pmatrix} B_{1n} \\ D_{1n} \\ F_{1n} \end{pmatrix} + [E^{(1)}_{-}(r_{1},n)] \begin{pmatrix} B_{0n} + B_{2n} \\ C_{0n} + F_{2n} \\ F_{0n} + F_{2n} \end{pmatrix} \right\}^{T} \begin{pmatrix} \sin n\theta_{1} & 0 & 0 \\ 0 & \cos n\theta_{1} & 0 \\ 0 & 0 & \sin n\theta_{1} \end{pmatrix}$$
(8a)
$$\begin{pmatrix} \sigma_{r_{2}} \\ \tau_{r_{2}\theta_{2}} \\ \partial p_{t}/\partial r_{2} \end{pmatrix} = \sum_{n=0}^{\infty} \left\{ [E^{(1)}_{-}(r_{2},n)] \begin{pmatrix} A_{1n} \\ C_{1n} \\ F_{1n} \end{pmatrix} + [E^{(3)}_{-}(r_{2},n)] \begin{pmatrix} A_{2n} \\ C_{2n} \\ E_{2n} \end{pmatrix} \right\}^{T} \begin{pmatrix} \cos n\theta_{2} & 0 & 0 \\ 0 & \sin n\theta_{2} & 0 \\ 0 & 0 & \cos n\theta_{2} \end{pmatrix} + \\ \sum_{n=0}^{\infty} \left\{ [E^{(1)}_{-}(r_{2},n)] \begin{pmatrix} B_{1n} \\ D_{1n} \\ F_{1n} \end{pmatrix} + [E^{(3)}_{-}(r_{2},n)] \begin{pmatrix} B_{2n} \\ E_{2n} \\ F_{2n} \end{pmatrix} \right\}^{T} \begin{pmatrix} \sin n\theta_{2} & 0 & 0 \\ 0 & \cos n\theta_{2} & 0 \\ 0 & 0 & \cos n\theta_{2} \end{pmatrix} + \\ \sum_{n=0}^{\infty} \left\{ [E^{(1)}_{-}(r,n)] \begin{pmatrix} B_{1n} \\ D_{1n} \\ F_{1n} \end{pmatrix} + [E^{(3)}_{-}(r_{2},n)] \begin{pmatrix} B_{2n} \\ E_{2n} \\ F_{2n} \end{pmatrix} \right\}^{T} \begin{pmatrix} \sin n\theta_{2} & 0 & 0 \\ 0 & \cos n\theta_{2} & 0 \\ 0 & 0 & \sin n\theta_{2} \end{pmatrix} \right$$
(8b)
$$\left[E^{(1)}_{-}(r,n)] = \begin{bmatrix} E^{(1)}_{11}(r,n) & E^{(1)}_{12}(r,n) & E^{(1)}_{12}(r,n) \\ E^{(1)}_{21}(r,n) & E^{(1)}_{22}(r,n) \end{bmatrix} + \\ \left[E^{(1)}_{21}(r,n) & E^{(1)}_{21}(r,n) \\ E^{(1)}_{21}(r,n) & E^{(1)}_{22}(r,n) \end{bmatrix} \right]$$
(9)

$$E_{31}^{(l)}(r,n) = \frac{1}{r^{3}}M(\alpha + \gamma_{1})k_{1}^{2}r^{2}[k_{1}rZ_{n-1}^{(l)}(k_{1}r) - nZ_{n}^{(l)}(k_{1}r)]; E_{32}^{(l)}(r,n) = \frac{1}{r^{3}}M(\alpha + \gamma_{2})k_{2}^{2}r^{2}[k_{2}rZ_{n-1}^{(l)}(k_{2}r) - nZ_{n}^{(l)}(k_{2}r)]; E_{33}^{(l)}(r,n) = 0$$

$$\frac{\mathcal{E}_{n}}{2}[E^{(1)}(b,n)]\sum_{m=0}^{\infty}\frac{\mathcal{E}_{m}}{2}\sum_{p=0}^{\infty}[T_{nm}^{+}][E^{(3)}(d,m)]^{-1}[E^{(1)}(d,m)][T_{mp}^{+}]\begin{bmatrix}A_{1p}\\C_{1p}\\E_{1p}\end{bmatrix} - [E^{(3)}(b,n)]\begin{bmatrix}A_{1n}\\C_{1n}\\E_{1n}\end{bmatrix} = [E^{(1)}(b,n)]\begin{bmatrix}A_{0n}\\C_{0n}\\E_{0n}\end{bmatrix}$$

3 数值计算

参考文献[14],取饱和土体的参数如下:孔隙 比f=0.3;土颗粒密度 $\rho_s = 2$ 650 kg/m³;孔隙流体 密度 $\rho_f = 1$ 000 kg/m³;渗透系数 $k_f = 1 \times 10^{-5} \text{ m}^{-2}$; Lamé 弹性常量 $\lambda = 26.1$ MPa, $\mu = 10.4$ MPa;表征孔 隙流体压缩系数 $\alpha = 0.998$;表征土颗粒压缩参数M=6.67 GPa。

参考文献[10]取大圆弧半径为d/a = 100。定 义无量纲入射频率为 $\eta = k_1 a/\pi$ 。下面主要分析洞 室的埋藏深度 h/a和入射频率 η 对半空间表面的 归一化水平位移 u 和竖向位移 v和洞室动应力集中 因子 S_a 的影响。 $u \ v$ 和 S_a 的定义如下:

 $u = |(u_r \cos \theta_1 + v_\theta \sin \theta_1) / A_0 k_1| \quad (11a)$ $v = |(u_r \sin \theta_1 - v_\theta \cos \theta_1) / A_0 k_1| \quad (11b)$

 $S_{\rm d} = \left[\sigma_{\theta} / \left[\lambda + 2\mu + (\alpha + \gamma_1) \alpha M \right] \right] (11c)$

式中,u, 和 v_{θ} 分别为径向位移和切向位移; σ_{θ} 为环向应力。

假定 P_1 垂直向上入射,即 $\alpha_1 = 0^\circ$;洞室埋深 h/a分别取 5 和 20;入射频率 η 分别取 0.5、1.0、1.5 和 2.0。绘制了洞室的动应力集中因子 S_d 沿周向 的分布曲线如图 3 和 4 所示,半空间表面水平位移 u 在($-4 \le x/a \le 4$)范围内的变化曲线如图 5 和 6 所示,以及竖向位移 v 的变化曲线如图 7 和 8 所示。

从图 3 和 4 可以看出,不管洞室埋藏深还是浅, 随着 η 的增大 S_a 的最大值都呈明显增大的变化趋势。但是埋深不同, S_a 最大值所在的区域也不同: 当埋藏较浅时,半空间表面反射回来的波对洞室的 影响较大,此时洞室的顶部区域(见图 $2\theta_1 = 0^\circ$ 附近 的区域,即前进方向一侧)的 S_a 最大;但当埋藏较深 时,半空间表面反射波的影响减弱,而入射波的影响 则相应地增强,此时洞室的底部(见图 $2, \theta_1 = 180^\circ$ 附近的区域,即背向一侧)的 S_a 最大。

从图 5 和 6 可以看出,由于是平面 P₁ 波垂直向 上入射, 而 P₁ 波的偏振方向与传播方向一致, 所以 在半空间表面中心点的水平位移位移为零。另外还



图 3 动应力集中因子 S_d 沿周向的分布曲线 (h/a = 5)

Fig. 3 Circumferential curves of $S_d(h/a=5)$.



(h/a = 20)

Fig. 4 Circumferential curves of $S_d(h/a = 20)$.

(10)





Fig. 5 Curves of u changing with x/a(h/a=5).



图 9 归一亿水十位移 u 冶 x/a 的 更 化 曲 级 (h/a = 20)

Fig. 6 Curves of u changing with x/a(h/a = 20).

可以看出:当洞室埋藏较浅时,随着 η 的增加u的最 大值明显地增大,分布曲线也由平滑变得复杂,而 η 超过1.0以后,u的最大值基本趋于稳定,并且都小 于1.0;而当洞室埋藏较深时,随着 η 的增大u的曲 线的形状基本保持不变,都比较平滑,而且最大值变 化也不大,最大值不超过0.25,明显地小于埋藏较 浅的情况。

从图 7 和 8 可以看出:当洞室埋藏较浅时,随着 η 的增大 v 的变化曲线的形状由平滑变得复杂,但 稳定值基本上都接近于1;当洞室埋藏较深时随着 η 的增大,半空间表面中心区域的越来越大于两侧区 域,这说明频率越高,散射波的作用区域越靠近中



图7 归一化竖向位移 v 沿 x/a 的变化曲线 (h/a=5)





心。

4 结论

将半空间表面近似成大圆弧,运用波函数展开 法和多重散射理论,得到了半无限饱和介质内圆形 洞室对平面 P₁ 波的散射问题的理论解,着重分析了 平面 P₁ 波垂直向上入射时,入射频率 η 和洞室埋藏 深度 h 等对洞室动应力集中因子 S_d 和半空间表面 的水平位移 u、竖向位移 v 的影响,结果表明:

(1) η 越大越容易产生大的 S_{d} ; 当 h 较小时半 空间表面的反射波影响较大,洞室顶部区域的 S_{d} 最 大,而但 h 较大时半空间表面的反射波的影响较小,

ŧ

而入射波的影响较大,此时洞室的底部的 S_d 最大。

(2)随着 η 越大, 当 h 较小时 u 基本上呈增大
 的趋势; 但 h 较大时 u 则基本上保持不变, 数值也小
 于 h 较小的情况。

(3)当h较小时,v的稳定值基本上都接近于 1;当h较大时,随着η的增大半空间表面中心区域的越来越大于两侧区域。也就是说,入射频率越高半空间表面竖向位移受较大影响的区域越靠近中心。

[参考文献]

- White R M. Elastic Wave scattering at a cylindrical discontinuity in a solid[J]. Acoust. Soc. Am., 1958,30(8):405-418.
- [2] Pao Y H, Mow, C C. Diffraction of elastic waves and dynamic stress concentrations [M]. New York: Crane, Russak & Company Inc, 1973:208-305.
- [3] Gaunaurd G C, Überall H. Theory of resonant scattering from spherical cavities in elastic and viscoelastic media [J]. Acoust. Soc. Am., 1978, 63(6):1699-1712.
- [4] Veksler N, Izbicki J L, Conoir J M. Elastic wave scattering by a cylindrical shell[J]. Wave Motion, 1999, 29(3): 195-209.
- [5] Lee V W, Trifunac M D. Response of tunnels to incident SHwaves[J]. Journal of Engineering Mechanics, ASCE, 1979, 10 (4):643-659.
- [6] Lee V W, Karl J. Diffraction of SV waves by underground, circular, cylindrical cavities[J]. Soil Dynamics and Earthquake Engi-

neering, 1991, 11:445-456.

- [7] Lee V W, Karl J. On deformation near a circular underground cavity subjected to incident plane P waves [J]. European Journal of Earthquake Engineering, 1993, 7(1):29-36.
- [8] Luco J E, Debarros F C P. Dynamic displacements and stresses in the vicinity of a cylindrical cavity embedded in a half-space[J].
 Earthquake Engineering and Structural Dynamics, 1994, 23: 321-340.
- [9] Davis C A, Bardet J P. Seismic analysis of large diameter exible underground pipes [J]. Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering ASCE, 1998, 124(10):1005-1015.
- [10] Davis C A, Lee V W, Bardet J P. Transverse response of underground cavities and pipes to incident SV waves[J]. Earthquake Engineering and Structural Dynamics, 2001, 30:383-410.
- [11] Biot M A. Mechanics of propagation of elastic waves in a fluid saturated porous solid [J]. Acoust. Soc. Am., 1956, 28 (2): 168-191.
- [12] 王建华,姜领发,周香莲.稳态P波对半无限饱和土中的圆形孔洞的散射[J].南昌工程学院学报,2005,24(1):8-19.
- [13] 张丽琴,於文辉,王家映. 离散介质中地震波传播的数值模拟[J]. 西北地震学报,2004,26(1):8-19.
- [14] 吴世明. 土介质中的波[M]. 北京: 科学出版社, 1997.
- [15] 徐平,夏唐代. P₁ 波入射角对建筑基础振动的影响[J].振 动与冲击,2006,25(5):58-61.
- [16] 徐平,夏唐代,闫东明. P₁ 波入射下饱和度对深埋圆形衬砌 动应力集中因子的影响[J].振动与冲击,2007,26(4):46-49.