DOI:10.11705/j. issn. 1672 - 643X. 2020. 01. 33

# 基于对流 - 导热耦合模型的寒区水工隧洞 围岩温度场分布规律研究

孟 尧,姜海波

(石河子大学 水利建筑工程学院, 新疆 石河子 832000)

摘 要:在高海拔寒冷地区,温度场是影响水工隧洞围岩稳定的重要因素。为了研究不同环境条件下水工隧洞温度场的特性及其变化规律,以新疆某寒区水工隧洞为依托,基于现场监测数据,采用有限元仿真计算,对不同自然通风温度和不同风速下的水工隧洞围岩温度场及其演化规律进行系统分析。结果表明:自然通风温度对隧洞轴向和径向围岩温度都有明显的影响,但随着时间的增加,通风温度对轴向和径向围岩温度的影响逐渐减小,自然通风150 d影响径向围岩深度在10 m左右,在围岩径向0~2 m温度变化最大。通风风速从1 m/s增加到4 m/s,隧洞轴向和径向围岩温度逐渐下降,并且随着轴向和径向距离的增加围岩的温度变化幅度在减小。

关键词:水工隧洞;对流-导热耦合模型;围岩温度场;分布规律;寒区

中图分类号:TV554

文献标识码: A

文章编号: 1672-643X(2020)01-0221-06

## The distribution law of surrounding rock temperature field of a hydraulic tunnel in cold region based on convection – conduction coupling model

#### MENG Yao, JIANG Haibo

(College of Water and Architectural Engineering, Shihezi University, Shihezi 832000, China)

**Abstract:** In the cold areas at high altitude, the temperature field is an important factor affecting the stability of the surrounding rock in hydraulic tunnels. In order to study the characteristics and evolution law of hydraulic tunnels under different environmental conditions, the finite element simulation calculation was used to analyze the temperature field and its evolution law of a hydraulic tunnel in the cold area of Xinjiang under different natural ventilation temperature and different wind speed based on the on-site monitoring data. The results showed that the natural ventilation temperature had an obvious effect on the axial and radial surrounding rock temperature of the tunnel, however it decreased gradually with the increase of time. The natural ventilation for 150 days affected the radial surrounding rock depth at about 10 m, with the greatest temperature change of 0-2 m. When the wind speed increased from 1 m/s to 4 m/s, the axial and radial surrounding rock temperature gradually decreased, and the temperature variation of the surrounding rock decreased as the axial and radial distance increased.

**Key words:** hydraulic tunnel; convection – conduction coupling model; surrounding rock temperature field; distribution law; cold region

## 1 研究背景

高海拔寒区隧洞贯通后在自然通风条件下隧洞 内部出现空气对流,在寒区周围环境温度较低,隧洞 围岩能使得洞内温度高于洞外温度,冷空气进入隧 洞内发生强烈热交换,从而影响寒区隧洞围岩的温度场。因此必须对自然通风条件下的对流 - 导热进行深入研究。由文献[1]可知空气温度和空气流速是影响隧洞内温度场的主要因素,因此主要研究隧洞内风速、风温对隧洞温度场的影响。寒区隧洞的

收稿日期:2019-08-08; 修回日期:2019-09-03

基金项目:国家自然科学基金项目(51769031);石河子大学青年创新人才培育计划项目(CXRC201804)

作者简介: 孟 尧(1998-),男,江苏沛县人,硕士研究生,主要从事水工结构研究。

通讯作者:姜海波(1982-),男,湖南长沙人,博士,教授,硕士生导师,主要从事地下洞室抗冻及稳定性研究工作。

安全稳定离不开对隧洞温度场的分析,目前,关于寒区隧洞围岩的温度场已取得许多研究成果。

刘杰等[2]对比分析了引水隧洞不同洞型开挖 的应力场分布和塑性区分布,从稳定性考虑,确定圆 形断面为最优开挖断面。周小涵[3]验证了圆形断 面的适应性,根据理论分析,建立隧道围岩、衬砌和 气流的对流 - 导热耦合圆形断面模型,完成了通风 条件下温度场的完整计算,并且与寒区隧道现场测 试的温度场进行了对比分析。许增光等[4] 基于热 传导方程,建立了岩体与裂隙水流热量交换下的温 度场数学模型,采用有限单元法求出数值解。张学 富等[5]根据相关的基本理论,建立了空气与围岩对 流换热的三维围岩温度场计算模型,并且对青藏铁 路风火山隧道空气与围岩对流换热问题做出了三维 非线性分析,其研究成果对空气与围岩对流换热系 数研究有参考意义。韩斐等[6]采用灰色关联度分 析方法得到不同影响因素与对流换热的关联程度, 其中风流速度的关联度最大。何春雄等[7]考虑了 隧洞所在的环境,以及围岩参数等条件,分析了隧洞 内两种空气流态下气温的分布规律;根据气温得到 围岩温度场的温度数据,然后模拟计算出隧道围岩 温度场的分布规律。王玉娇[8] 利用相似理论建立 试验台,得出不同工况下的矿井巷道围岩与风流传 热的温度场,拟合出了对流换热系数的计算公式。 Bonacina 等<sup>[9]</sup>分析得出相变的一维非线性方程,提 出了相变热传导温度场的数值求解方法。Comini 等[10]分析得出一种适用于非线性物理属性与边界 条件瞬态传热问题的方法,通过模拟研究得出相变 条件非线性热传导的温度场分布规律。何春雄 等[11]建立了隧道内空气与围岩对流换热和固体导 热的综合模型,分析预报了祁连山区隧道的温度和 围岩冻融状况。刘胜等[12]、马凤伟[13]和高焱等[14] 研究了外界条件对隧道围岩温度场的影响,得出隧 道围岩温度场受外界气温、通风、地形影响,随时间 呈周期性变化。郝飞等[15] 采用 ANSYS 有限元软 件,模拟分析了寒区隧道的温度场,将计算得出的温 度场数据与实测的温度数据进行对比。徐鑫[16]主 要以理论分析和数值模拟为主,模拟分析通风条件 下寒区隧道围岩及衬砌温度场的变化规律。陈建勋 等[17]、孙克国等[18]、肖兴民[19]和韩跃杰等[20]研究 了不同作用下寒冷地区隧道纵向和径向围岩温度 场,得出两个方向温度的变化规律。杨旭等[21]分析 预测了季节性冻土区隧道温度场,可有效地防止隧 道的冻害,提出在同类型隧道有限元计算中,初始边 界温度应以实测温度资料来确定。以上研究分析了 隧洞外界环境和围岩特性对隧洞温度场的影响规 律,建立了对流换热模型,并且采用不同方法分析得 到对流换热的主要影响因素。因此本文结合上述研 究成果详细分析气流、围岩和围岩之间对流 - 导热 模型中自然通风风速和风温对寒区隧洞围岩温度场 的影响。

在高海拔寒冷地区,水工隧洞围岩的物理力学性质、性能演化具有内在的热力学机制与变化模式。 寒区水工隧洞围岩力学性能的演化主要来自复杂的环境因子,例如环境温度变化、自然通风温度、风速等。在长期的低温场作用下,围岩力学特性会发生不同程度劣化,影响水工隧洞的稳定及安全运行。因此,有必要研究不同的环境条件下水工隧洞温度场的特性及其演化规律。本文以新疆某水工隧洞为依托,基于现场监测数据,采用有限元软件数值模拟的方法,对寒区隧洞在通风条件下的对流 - 导热展开模拟研究。确定气温与隧洞围岩的传热参数及模型,定量分析计算寒区隧洞内温度场的分布规律及其变化规律,研究隧洞内风速、风温对寒区隧洞围岩温度场的影响,并分析其影响机制,可为寒区水工隧洞的安全运行提供理论基础。

## 2 高海拔寒区水工隧洞围岩温度现场 监测

## 2.1 工程概况

新疆某引水隧洞全长 20.14 km,位于高寒半干旱气候区,季节性温差较大,年最低气温  $-34.3^{\circ}$ 、最高气温  $35.9^{\circ}$ 、最冷月平均气温  $-16.66^{\circ}$  ;多年平均风速 2.1 m/s,风向为 W。多年平均封冻天数 96 d,历年最长结冰期 190 d。最大积雪厚度 16 cm,最大冻结深度 235 cm。根据现场监测得知,引水隧洞围岩的实测温度为  $9^{\circ}$  。洞址区为第四系地层,未见层理,洞室围岩完整性较好。通过地质勘查,隧洞区只有少量上层滞水,围岩及周围岩体水分较少,可以忽略水分对温度场的影响。

## 2.2 监测内容和方案

为了研究寒区隧洞温度场分布规律以及预防隧洞发生冻胀破坏,2017年1-2月份对隧洞围岩进行温度监测,同时也对隧洞结冰点进行统计。温度监测分为大气温度和洞内气温,洞内气温是监测洞壁围岩温度。根据现场勘查结果,隧洞进出口段易出现冻胀结冰,选取距离洞口1000m范围作为监测对象。将1000m长的隧洞划分成10个区间,选

取每个区间的中点作为监测断面,测量每天 10:00、12:00、14:00、16:00 这 4 个时间点的温度值,以进口方向为基准,对监测断面进行编号,共 10 个监测断面。隧洞围岩温度监测平面布置如图 1 所示。

#### 2.3 监测结果分析

实际工程在 2017 年 1-2 月监测的日平均洞壁 温度监测数据如表 1 所列。

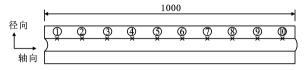


图 1 隧洞围岩温度监测断面平面布置图(单位:m)

表 1 洞壁温度监测数据

监测断面	与洞口	4 个时间点监测温度/℃			
编号	距离/m	10:00	12:00	14:00	16:00
1	50	-13.5	-11.5	-10.8	-10.5
2	150	-11	-10.0	-9.8	-9.8
3	250	- 10	-9.4	-9.1	-8.9
4	350	-9.4	-9.0	-8.5	-8.4
(5)	450	-8.1	-7.8	-7.3	-7.7
6	550	-7.2	-6.2	-6.0	-7.0
7	650	-6.5	-5.5	-5.3	-6.3
8	750	-6.1	-5.1	-4.9	-5.4
9	850	-5.9	-4.6	-4.4	-4.9
10	950	-5.4	-4.0	-4.0	-4.2

由表 1 可以看出,10:00 洞口 150 m 处的温度比 50 m 处的高 2.5%,升高幅度为 18.52%;250 m 处的温度比 150 m 处的高 1%,升高幅度为 9.09%;350 m 处的温度比 250 m 处的高 0.6%,升高幅度为 6.00%。

以上数据可以看出随着与洞口距离的增加,洞壁围岩温度在逐渐升高,并且升高的幅度在减小。监测点①从10:00到 12:00 温度升高  $2^{\circ}$ 、从 12:00 到 14:00 温度升高  $0.7^{\circ}$ 、从 14:00 到 16:00 温度升高  $0.3^{\circ}$ ;监测点③从 10:00 到 12:00 温度升高  $0.6^{\circ}$ 、从 12:00 到 14:00 温度升高  $0.3^{\circ}$ ,从 14:00 到 16:00 温度升高  $0.2^{\circ}$ 。以上数据可以看出早上 10:00 到下午 4:00 外界气温逐渐升高,隧洞监测点的温度也随之升高,距离洞口越远的监测点温度受外界气温的影响越小。

## 3 高海拔寒区水工隧洞围岩温度场数 值模拟

#### 3.1 对流 - 导热耦合模型

3.1.1 对流换热 计算流体与固体壁面接触换热

用牛顿冷却公式表达:

$$q = h(T_a - T_b) \tag{1}$$

式中:q 为单位传热面积热流量, $W/m^2$ ; h 为物体与周围介质的对流换热系数, $W/(m^2 \cdot \mathbb{C})$ ;  $T_a$  为物体的壁面温度, $\mathbb{C}$ ;  $T_b$  为介质的平均气温, $\mathbb{C}$ 。

3.1.2 导热 热传导用傅立叶导热基本定律表达:

$$q = -\lambda \frac{\partial T}{\partial n} \tag{2}$$

式中:n 为等温面法线方向。

3.1.3 初始条件与边界条件 初始瞬时时刻,物体的温度表示为:

$$T(x,y,0) = T_0(x,y)$$
一般情况下  $T_0$  为常数。

边界条件,即对流换热边界条件,表示为:

$$-\lambda \frac{\partial T}{\partial n} = h(T_a - T_b) \tag{4}$$

模型中假定:(1) 隧洞围岩是连续均质的并是各向同性的,隧洞内气流为连续介质;(2) 围岩的原始温度沿隧洞轴向和径向不变;(3) 隧洞壁面的换热条件是一致的,沿隧洞轴向和径向不发生变化。

## 3.2 有限元计算模型及参数

为了更好地研究高海拔寒区空气与围岩的对流,本文根据实际工程所在的地形建立山体平面模型,洞径为3 m,长度为1 000 m 的隧洞,由于隧洞很长所以只需要对一些特殊点位的温度分布进行分析,如:距离进口10 m 处的断面、距离进口400 m 处的断面、距离进口400 m 处的断面、距离进口990 m 处的断面。这些都是洞口处和隧洞中间部分的点位,具有代表性。通过计算分析这几个点位得出风温、风速对围岩温度的影响规律,从而就能得出整个隧洞围岩温度场的变化规律。平面模型如图2 所示。

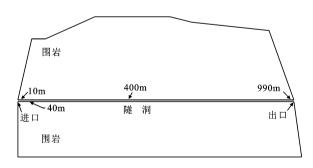


图 2 隧洞平面模型

隧洞周围的围岩初始温度场为恒定值,根据文献[21]取实测温度值9℃。由于模型内边界为通风边界,空气和围岩发生对流换热,因此为对流换热边界条件。通过工程附近气象站的温度监测数据可知

11 月 - 次年 3 月份共 150 d 的风温, 通风初始温度为 4℃。

由参考文献[8]可知:当风速为 1 m/s 时, h=39.96 W/( $m^2 \cdot ^{\circ}$ C);当风速为 2 m/s 时, h=59.61 W/( $m^2 \cdot ^{\circ}$ C);当风速为 3 m/s 时, h=88.93 W/( $m^2 \cdot ^{\circ}$ C);当风速为 4 m/s 时, h=132.67 W/( $m^2 \cdot ^{\circ}$ C)。根据工程基本资料围岩参数为表 2。

#### 3.3 计算结果分析

## 3.3.1 通风温度对围岩温度场的模拟结果分析

运用有限元软件模拟,风速 2 m/s 不变,初始风温为  $4^{\circ}$ ,得出距离进口 10 m 处通风  $3 \cdot 30 \cdot 60 \cdot 90 \cdot 120 \cdot 150 \text{ d}$  的围岩径向温度云图,如图 3 所示。

表 2 围岩参数表

材料	密度/	导热系数/	比热/
	(kg·m <sup>-3</sup> )	W/(m・℃)	(J·(kg·℃) <sup>-1</sup> )
围岩	2653	3	2240

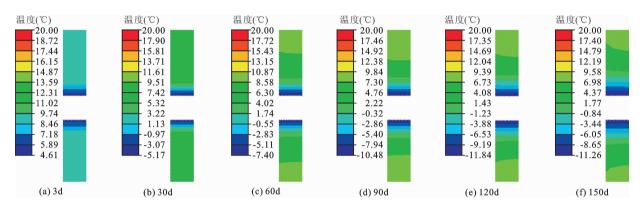


图 3 隧洞不同通风天数距离进口 10 m 处围岩径向温度云图

通过作图软件提取图 3 中的数据作出径向围岩 温度变化曲线图,如图 4 所示。

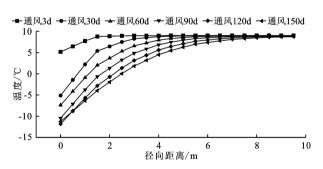


图 4 隧洞不同通风天数距离进口 10 m 处 径向围岩温度变化曲线

从图 4 中可以看出,隧洞通风 3 d 到 30 d 平均气温为  $-5.91^{\circ}$ 、洞壁处的围岩温度降低  $10.28^{\circ}$ ;通风 30 d 到 60 d 平均气温为  $-9.62^{\circ}$ 、洞壁处的围岩温度降低  $2.26^{\circ}$ ;通风 60 d 到 90 d 平均气温为  $-16.66^{\circ}$ 、洞壁处的围岩温度降低  $3.09^{\circ}$ ;通风 90 d 到 120 d 平均气温为  $-16.22^{\circ}$ 、洞壁处的围岩温度降低  $1.36^{\circ}$ ;通风 120 d 到 150 d 平均气温为  $-9.09^{\circ}$ 、洞壁处的围岩温度升高  $0.58^{\circ}$ 。从以上数据可以得知,通风温度降低则洞壁围岩温度也降低,随着通风时间的增加,通风温度对洞壁围岩温度的影响幅度逐渐减小。对比工程监测温度数据可知,模拟得出围岩的温度变化与监测围岩的温度变

化一致。

从图 4 中还可以看出,通风 150 d 围岩在径向 0m 处温度降低 16.41℃,变化幅度为 318.0%;在径向 1m 处温度降低 14.08℃,变化幅度为 181.93%;在径向 2m 处温度降低 10.82℃,变化幅度为 122.00%;在径向 3 m 处温度降低 7.13℃,变化幅度为 122.00%;在径向 3 m 处温度降低 7.13℃,变化幅度为 79.34%。以上数据表明,通风 150 d 随径向距离的增加,空气对径向围岩温度的影响逐渐减弱。在径向 0~2 m 温度变化幅度超过 100%,说明径向围岩在这个范围内受空气对流换热影响比较明显。径向围岩在 10m 左右时,围岩温度稳定在 9℃(也就是围岩的初始温度),且随着通风时间的增加,通风温度对径向围岩温度的影响幅度逐渐减弱。

运用有限元软件模拟,风速 2 m/s 不变,初始风温  $4^{\circ}$ ,距离进口 10、40、400、990 m 处洞壁围岩通风 3、30、60、90、120、150 d 的围岩温度作出与进口不同距离的温度变化曲线图如图 5、6 所示。

从图 5 和 6 中可以看出通风从 3 d 增加到 150 d,洞壁温度变化明显,随着通风时间的增加,通风温度对洞壁的温度影响逐渐减弱,120 d 后气温还略有上升,这是因为 3 月份气温有所上升所致。从图 5 中可以看出,距离进口 10m 处比距离进口 990m处的温度低 1℃左右,隧洞中间部位温度明显高于两端洞口温度,变化最大时相差 2.27℃,这与工程

监测结果比较吻合。

从图 6 中可以看出,在通风 30~120 d 时,隧洞顶部的温度略高于隧洞底部的温度,0℃以下的温度天数长达 135 d 左右,洞壁最低温度达到 -12℃左右,此结果与工程监测温度在 0℃以下的天数和洞

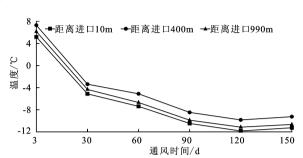
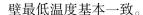


图 5 隧洞距洞口 10、400、990 m 处温度 随通风天数的变化曲线



3.3.2 通风风速对围岩温度场的模拟结果分析 运用有限元软件模拟风速为 1、2、3、4 m/s、初始风 温 4℃时,得出距离进口 40 m 内围岩的温度云图, 如图 7 所示。

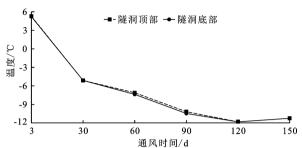


图 6 隧洞顶部与底部在距进口 40 m 处 温度随通风天数的变化曲线

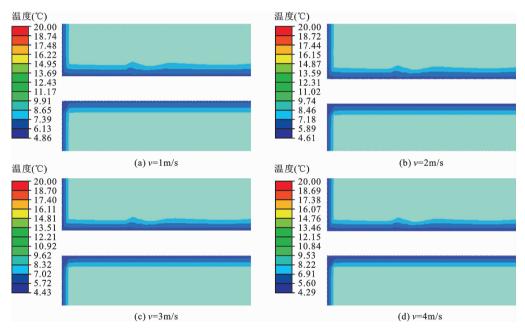


图 7 不同通风风速隧洞距进口 40 m 内围岩径向温度云图

通过作图软件提取图 7 中的温度数据作出不同 风速时的围岩温度变化曲线图,如图 8 所示。

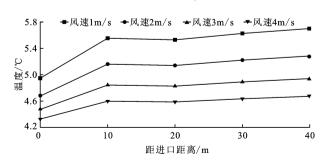


图 8 不同通风风速隧洞距进口 40 m 内洞壁温度变化曲线

从图 8 中可以看出,距离进口 40 m 内洞壁温度 受风速影响变化比较明显,随着与洞口距离的增加, 风速对洞壁温度的影响逐渐减小。通风风速为 1、2、3、4 m/s 时,隧洞距进口 10 m 处洞壁温度分别变化 0.61、0.49、0.37、0.27℃,变化幅度分别为12.27%、10.37%、8.28%、6.28%。从以上数据可以得知,风速从 1 m/s 增加到 4 m/s,空气与围岩的换热也随之增加,洞壁温度逐渐降低,但是随风速的增加,洞壁温度的变化幅度在减小。

运用有限元软件模拟风速为 1、2、3、4 m/s、初始风温 4℃时,得出距离进口 10 m 处围岩径向的温度云图,如图 9 所示。

通过作图软件提取图 9 中的温度数据作出不同 通风风速围岩径向温度变化曲线图,如图 10 所示。 由图 10 中可以看出,风速从 1 m/s 增加到 4 m/s,空气与围岩的对流换热增强,围岩温度逐渐降低。洞壁处围岩温度降低 0.96℃,下降幅度为17.21%;径向 0.5 m 处围岩温度降低 0.64℃,下降

幅度为9.46%;径向1.0m处围岩温度下降0.31℃,下降幅度为3.99%。以上数据说明,径向围岩温度随风速增加而减小,温度变化幅度随径向距离增加而减小。

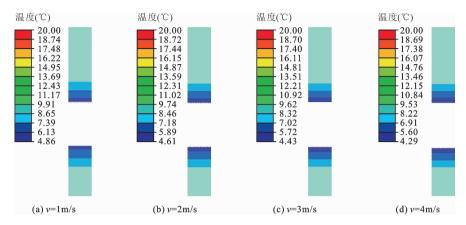


图 9 不同通风风速隧洞内距离进口 10 m 处围岩径向温度云图

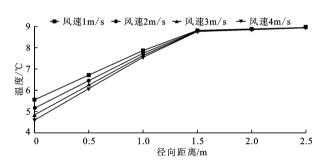


图 10 不同通风风速隧洞内距进口 10m 处 围岩径向温度变化曲线

## 4 结 论

(1) 隧洞通风温度对轴向围岩和径向围岩的温度均有明显的影响,并且随着通风时间的增加,通风温度对围岩的影响幅度逐渐减小。对比工程监测温度数据可知,模拟得出围岩的温度变化曲线与监测围岩的温度变化一致。通风 150 d 隧洞围岩在径向0~2 m 温度变化幅度超过 100%,径向围岩在这个范围内温度变化最大。径向围岩在 10 m 左右时温度稳定在 9℃(围岩的初始温度),即通风 150 d 影响径向围岩在 10 m 以内。

(2) 隧洞通风 150 d, 隧洞进口 10 m 处比距离进口 990 m 处的温度低 1℃左右, 隧洞中间温度明显高于两端洞口温度, 变化最大时相差 2.27℃, 隧洞顶部温度略高于隧洞底部的温度, 这与工程监测温度的变化趋势相吻合。0℃以下的天数长达 135 d 左右, 洞壁最低温度达到 -12℃左右, 此结果与工程监测温度在0℃以下的天数和洞壁最低温度基本一致。

(3)通风风速从1 m/s 增加到4 m/s 时空气与 围岩的对流换热也随之增强,围岩温度逐渐下降,随 着风速的增加,围岩温度的变化幅度在减小。距离 洞口40 m内洞壁温度随风速变化明显,距离洞口越 远风速对洞壁温度的影响越小,围岩径向距离越小 风速对围岩温度的影响越大。

## 参考文献:

- [1] 王开运, 贺思悦, 候 航, 等. 寒区隧道温度场测试及其影响因素的正交试验[J]. 公路, 2018, 63(11):312-318.
- [2] 刘杰,张罗送,李洪亚,等. 丹巴水电站引水隧洞开挖洞型洞距优化及围岩变形规律研究[J]. 水资源与水工程学报,2019,30(1);208-216.
- [3] 周小涵. 寒区隧道围岩与风流的对流 导热耦合作用及 其应用研究[D]. 成都: 西南交通大学, 2017.
- [4] 许增光,杨 荣,柴军瑞.考虑岩体与裂隙水流热量交换作用的温度场有限元数值分析[J].水资源与水工程学报,2014,25(4):69-72+78.
- [5] 张学富,王成,喻文兵,等.风火山隧道空气与围岩对流换热和围岩热传导耦合问题的三维非线性分析[J].岩土工程学报,2005,27(12);1414-1420.
- [6] 韩 斐,陈 柳. 基于灰色关联度的围岩与风流对流换热系数影响因素分析[J]. 矿业研究与开发,2017,37(11):61-64.
- [7] 何春雄,吴紫汪,朱林楠.严寒地区隧道围岩冻融状况分析的导热与对流换热模型[J].中国科学:地球科学,1999(S1):1-7.
- [8] 王玉娇. 高温矿井巷道围岩与风流换热特性实验研究 [D]. 西安: 西安科技大学, 2016.

(下转第233页)

- 2009, 6(1):69-81.
- [5] OUYANG Chaojun, HE Siming, TANG Chuan. Numerical analysis of dynamics of debris flow over erodible beds in Wenchuan earthquake-induced area[J]. Engineering Geology, 2015, 194:62-72.
- [6] YANG H Q, LAN Y F, LU L, et al. A quasi-three-dimensional spring-deformable-block model for runout analysis of rapid landslide motion [J]. Engineering Geology, 2015, 185:20 32.
- [7] ZHOU G D, SUN Q C. Three-dimensional numerical study on flow regimes of dry granular flows by DEM[J]. Powder Technology, 2013, 239:115 – 127.
- [8] 刘思杰,李昊承. 岩屑组成对高位滑坡 碎屑流运动特性影响离散元模拟研究[J]. 水资源与水工程学报, 2017, 28(6):209-214
- [9] LO C M, LIN M L, TANG C L, et al. A kinematic model of the Hsiaolin landslide calibrated to the morphology of the landslide deposit [J]. Engineering Geology, 2011, 123

- (1):22-39.
- [10] MEAD S R , CLEARY P W . Validation of DEM prediction for granular avalanches on irregular terrain[J]. Journal of Geophysical Research Earth Surface, 2015, 120 (9):1724-1742.
- [11] CUNDALL P A , STRACK O D L . Discussion: A discrete numerical model for granular assemblies [ J ]. Géotechnique, 1980, 30(3):331-336.
- [12] 王国强, 郝万军, 王继新. 离散单元法及其在 EDEM 上的实践[M]. 西安:西北工业大学出版社, 2010.
- [13] TOMAS J. Adhesion of ultrafine particles-energy absorption at contact[J]. Chemical Engineering Science, 2007, 62(21);5925-5939.
- [14] 赵啦啦, 赵跃民, 刘初升, 等. 湿颗粒堆力学特性的离散元法模拟研究[J]. 物理学报, 2014, 63(3):265-273.
- [15] 赵 川,付成华. 基于 DEM 的碎屑流运动特性数值模拟 [J]. 水利水电科技进展,2017,37(2):43-47.

### (上接第226页)

- [9] BONACINA C, COMINI G, FASANO A, et al. Numerical solution of phase-change problems [J]. International Journal of Heat and Mass Transfer. 1973, 16(10); 1825 1832.
- [10] COMINI G, GUIDICE S D, LEWIS R W, et al. Finite element solution of non-linear heat conduction problems with special reference to phase change [J]. International Journal for Numerical Methods in Engineering, 1974, 8 (3):613-624.
- [11] 何春雄,吴紫汪,朱林楠. 祁连山区大坂山隧道围岩的冻融 状况分析[J]. 冰川冻土, 2000, 22(2):113-120.
- [12] 刘 胜,李权谋,张国柱,等. 隧道通风对围岩地温能的 影响研究[J]. 公路,2016,61(7):330-335.
- [13] 马凤伟. 季节性冻土区运营隧道围岩温度场数值模拟分析[J]. 国防交通工程与技术, 2016, 14(1):22-25.
- [14] 高 焱,王 敏,陈 辉,等. 祁连山隧道洞内空气及围岩温度 场分析[J]. 科学技术与工程, 2018, 18(19):120-126.

- [15] 郝飞,孙全胜. 寒区公路隧道温度场及保温层的研究 [J]. 现代隧道技术,2012,49(1):39-43.
- [16] 徐 鑫. 考虑通风条件下寒区隧道围岩及衬砌温度场变化规律研究[D]. 西安: 西安科技大学, 2015.
- [17] 陈建勋,罗彦斌. 寒冷地区隧道温度场的变化规律[J]. 交通运输工程学报,2008,8(2):44-48.
- [18] 孙克国,徐雨平,仇文革,等. 寒区隧道温度场分布规律及围岩特性影响[J]. 现代隧道技术, 2016, 53(6):67
- [19] 肖兴民. 寒区公路隧道温度场状态有限元模拟研究 [J]. 华东公路,2018,232(4):49-51.
- [20] 韩跃杰,富志鹏,李博融. 多年冻土区隧道传热模型及温度场分布规律[J]. 中国公路学报,2019,32(7):136-145.
- [21] 杨 旭,严松宏,马丽娜. 季节性冻土区隧道温度场分析与预测[J]. 隧道建设, 2012, 32(1):57-60+71.