

文章编号: 1006-4710(2014)03-0253-08

# 土水特征曲线形状对降雨条件下 土质边坡稳定性的影响研究

薛海斌<sup>1</sup>, 党发宁<sup>1</sup>, 尹小涛<sup>2</sup>, 杨超<sup>1</sup>, 周晓平<sup>3</sup>(1. 西安理工大学 岩土工程研究所, 陕西 西安 710048; 2. 中国科学院武汉岩土力学研究所  
岩土力学与工程国家重点实验室, 武汉 430071; 3. 中国水电顾问集团西北勘测设计研究院, 陕西 西安 710065)

**摘要:** 土水特征曲线在土质边坡的饱和-非饱和渗流和稳定分析中起着举足轻重的作用。本文运用数值模拟的方法研究了 V-G 模型中  $a$ 、 $n$  和  $\theta_r$  等参数对降雨条件下土质边坡地下水位、孔隙水压力、体积含水率分布的影响, 在渗流场计算分析的基础上采用 Morgenstern-Price 法对降雨条件下边坡的稳定性进行了分析, 并从机理上解释了各参数对降雨条件下边坡稳定性的影响。结果表明,  $a$  值的增大会导致非饱和土边坡在降雨过程中安全系数的降低速率增大, 在降雨结束后安全系数的回升速率增大,  $n$  值对边坡安全系数变化的影响主要受初始吸力控制,  $\theta_r$  值的增大虽然会导致在降雨过程中安全系数的降低速率增大, 但是降雨结束后安全系数回升到稳定的时间减小。

**关键词:** 土水特征曲线; V-G 模型; 湿润锋; 饱和-非饱和渗流; 边坡稳定性

中图分类号: TU43

文献标志码: A

## Research on the effect of shape of soil-water characteristic curve on soil slope stability under rainfall condition

XUE Haibin<sup>1</sup>, DANG Faning<sup>1</sup>, YIN Xiaotao<sup>2</sup>, YANG Chao<sup>1</sup>, ZHOU Xiaoping<sup>3</sup>(1. Institute of Geotechnical Engineering, Xi'an University of Technology, Xi'an 710048, China; 2. State Key  
Laboratory of Geomechanics and Geotechnical Engineering, Institute of Rock and Soil Mechanics, Chinese  
Academy of Sciences, Wuhan 430071, China; 3. Hydrochina Xibei Engineering Corporation, Xi'an, 710065, China)

**Abstract:** Soil-water characteristic curve (SWCC) plays a very important part in the analysis of saturated-unsaturated soil seepage flow and slope stability. The effect of the parameters in V-G model on the underground water level, pore pressure and volumetric water content during rainfall is investigated by numerical method, and the soil slope stability is analyzed by Morgenstern-Price method based on the seepage analysis; their influence on the slope stability is explained through the mechanism. It is shown that an increase of  $a$  accelerates the decreasing rate of the safety factor of unsaturated soil slope during rainfall and raises the recovery rate of the safety factor after rainfall; the influence of  $n$  on the safety factor depends on initial suction; an increase of  $\theta_r$  results in an increase in the decreasing rate of the safety factor during rainfall, but shortening the time to reach steady state after rainfall.

**Key words:** soil-water characteristic curve; V-G model; wetting front; saturated-unsaturated seepage flow; slope stability

土水特征曲线反映了土的湿度指标(体积含水率、重量含水量、饱和度)与吸力之间的关系,是非饱

和土特性研究中最重要物理力学参数。根据土水特征曲线,结合饱和和渗透系数和渗透系数模型,确定

收稿日期: 2014-04-25

基金项目: 水利部公益性行业科研专项基金资助项目(201201053-03); 陕西省黄土力学与工程重点实验室重点科研计划基金资助项目(09JS103)。

作者简介: 薛海斌,男,博士,研究方向为岩土数值仿真与优化设计。E-mail: xhbyts2013@163.com。

党发宁,男,教授,博导,博士,研究方向为计算力学与岩土工程数值分析。E-mail: dangfn@mail.xaut.edu.cn。

非饱和渗透系数函数,通过现场测量的基质吸力分布换算体积含水率的时空分布,也可以间接地反映土体的孔隙大小分布状况,更重要的是可以确定非饱和土的强度。然而土水特征曲线的测定周期长,并且测量过程中影响因素众多<sup>[1]</sup>,这给非饱和土的物理力学特性研究带来了诸多不便,于是运用数值方法研究土水特征曲线形状对非饱和土边坡渗流场及稳定性的影响具有重要的理论意义。

目前,土水特征曲线形状对非饱和土边坡渗流场与稳定性的影响研究方面的成果甚少。吴礼舟、黄润秋基于一维 Richards 方程,采用差分法研究了 V-G 模型中各参数对非饱和土渗流分析的影响<sup>[2]</sup>。沈梦芬、谭晓慧等运用正交试验设计方法研究了边坡稳定性对膨胀土土水特征曲线拟合参数  $a$ 、 $n$  和  $m$  的敏感性<sup>[3]</sup>。吴国雄、王力等研究了粘土、粉土和砂土 3 种土水特征曲线对库水位升降作用下的非饱和土边坡稳定性的影响<sup>[4-5]</sup>。以上成果中,均指出土水特征曲线对非饱和土边坡渗流与稳定分析至关重要,但很少有成果系统地研究土水特征曲线的各控制参数对非饱和土质边坡渗流场及稳定性的影响。

用于描述土水特征曲线模型中的参数可分为两类:①与体积含水率或者基质吸力相关的特征点(如饱和体积含水率、残余体积含水率和进气压力值);②经验性或半经验性拟合常数,这些常数用于拟合特征点之间曲线的形状。不同的土水特征曲线模型中所采用的拟合常数与土体的物理特性如孔径分布、进气压力值等相关,按照拟合常数的个数不同,模型之间可产生很大的差异。其中典型的数学模型有 Brooks-Corey 模型、Van-Genuchten 模型和 Fredlund-Xing 模型。与 B-C 模型相比较,V-G 模型的吸力范围较广、能更好地拟合实际的土水特征曲线的形状,能更有效地表征在进气值和趋近残余含水率状态时的平滑过渡情况,因此得到了广泛应用。本文研究 V-G 模型中的各个参数对边坡渗流场与稳定性的影响。

## 1 基于基质吸力的非饱和土抗剪强度理论

1980年, Van Genuchten<sup>[6]</sup>通过对土水特征曲线的研究,得到非饱和土体体积含水率与基质吸力之间的幂函数形式的关系式:

$$\Theta = S_e = \frac{\theta - \theta_r}{\theta_s - \theta_r} = \frac{1}{[1 + (\psi/a)^n]^m} \quad (1)$$

式中, $\Theta$ 为标准化体积含水率, $S_e$ 称为有效饱和度, $\theta_r$ 为残余体积含水率, $\theta_s$ 为饱和体积含水率, $a$ 、 $n$ 、 $m$ 为拟合参数,其中  $a$  约等于进气压力值, $n$  与土的孔

径分布有关, $m$  与土水特征曲线的整体对称性有关,常与  $n$  具有关系: $m = 1 - 1/n$ , $\psi$  为待求的基质吸力。

Van Genuchten(1980)将式(1)代入 Burdine(1953)与 Mualem(1978)提出的统计传导率模型中,得到非饱和土渗透系数函数(式(2))<sup>[7]</sup>:

$$k_w = k_s \frac{\{1 - (\psi/a)^{n-1} [1 + (\psi/a)^n]^{-m}\}^2}{[1 + (\psi/a)^n]^{m/2}} \quad (2)$$

式中, $k_s$ 为饱和渗透系数。

从上述方程可以看出,只要饱和渗透系数和拟合参数  $a$ 、 $m$  知道了,非饱和渗透系数函数就可以预测出来。

然而要想进行降雨条件下非饱和土边坡的稳定性分析,必须在上述非饱和参数的基础上,引入非饱和土抗剪强度理论,目前岩土工程界普遍认可的非饱和土抗剪强度理论是 Fredlund 等提出的基于双应力变量 $(\sigma - u_a)$ 和 $(u_a - u_w)$ 的非饱和土抗剪强度公式<sup>[8]</sup>:

$$\tau_f = c' + (\sigma - u_a) \tan \varphi' + (u_a - u_w) \tan \varphi^b \quad (3)$$

但近期研究成果表明, $\varphi^b$ 并非常量,它是随基质吸力或体积含水率变化的函数。1996年 Vanapalli 提出  $\tan \varphi^b$  可以用有效饱和度  $S = \frac{s - s_r}{1 - s_r} = \frac{\theta - \theta_r}{\theta_s - \theta_r}$  和  $\varphi'$  表示,于是式(3)可以写成:

$$\tau = c' + (\sigma - u_a) \tan \varphi' + (u_a - u_w) \frac{\theta - \theta_r}{\theta_s - \theta_r} \tan \varphi' \quad (4)$$

将 V-G 模型式(1)代入式(4),可得基于基质吸力的非饱和土抗剪强度公式:

$$\tau = c' + (\sigma - u_a) \tan \varphi' + (u_a - u_w) \frac{1}{[1 + (\psi/a)^n]^m} \tan \varphi' \quad (5)$$

本文以上述公式为理论基础,应用 Morgenstern-Price 法对边坡进行了稳定性分析。

## 2 研究方案

为了研究以上 V-G 模型中各参数对降雨条件下非饱和土边坡渗流与稳定性的影响,通过 Geostudio 软件控制其它参数不变,改变单一因素来研究其对边坡渗流场和稳定性的影响。

### 2.1 计算模型

为了研究问题的方便,选取理想的土质边坡(见图1)。图中, $B-E$ 为初始地下水位线, $O-O$ 为观测断面, $O-O$ 线与坡面  $BC$  的交点为观测点,坐标为(28.55,30)。计算模型共划分出 14 935 个节点,14 791 个单元。

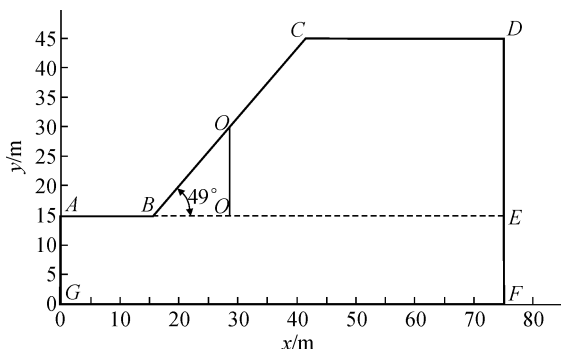


图1 计算模型图  
Fig.1 Calculation model

2.2 计算边界条件

计算模型中 ABCD 为降雨入渗边界,同时也为自由出渗边界,降雨过程中根据渗透系数与降雨强度之间的相互关系决定 ABCD 为入渗边界还是水头边界,如果渗透系数大于降雨强度,则 ABCD 为入渗边界,反之,则 ABCD 为水头边界;AGFD 为不透水边界。

2.3 计算初始条件

计算中的初始条件如图 2 所示,最大基质吸力为 80 kPa。

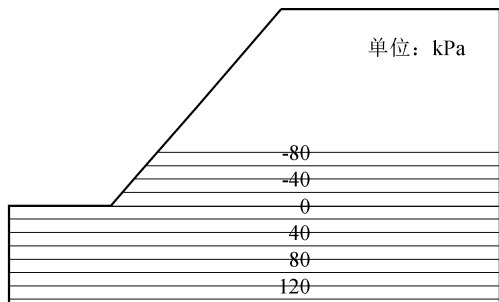


图2 初始孔隙水压力分布等值线图  
Fig.2 Distribution of initial pore water pressure

2.4 材料参数的选取

标准工况下的土水特征曲线使用 V-G 模型:  $a=20 \text{ kPa}, n=2, m=1-1/n=0.5, \theta_s=0.46, \theta_r=0.08$ <sup>[9-13]</sup>。渗透系数函数由土水特征曲线和饱和渗透系数依据公式(2)求出。

非饱和抗剪强度公式采用式(5)的表达式,其它物理力学参数<sup>[14]</sup>为:天然密度  $1600 \text{ kg/m}^3$ , 干密度  $1430 \text{ kg/m}^3$ , 饱和渗透系数  $5 \times 10^{-6} \text{ m/s}$ , 有效粘聚力  $20 \text{ kPa}$ , 有效内摩擦角  $30^\circ$ 。

2.5 降雨参数的选取

降雨与计算的相关参数为:降雨强度  $4.167 \text{ mm/h}$ , 降雨历时  $960 \text{ h}$ , 计算时间  $1920 \text{ h}$ 。

2.6 计算方案

为了进行单因素的敏感性分析,控制其它参数

不变,分别选取  $a, n$  和  $\theta_r$  的三种不同值,来研究其对边坡渗流场及稳定性分析的影响,具体计算方案如表 1 所示。

表1 V-G 模型中参数敏感性分析的方案设计  
Tab.1 Design of the sensitivity analysis parameter from V-G model

方案	V-G 模型的参数	$a/\text{kPa}$	$n$	$m$	$\theta_r$	$\theta_s$
方案一	$a$ 值改变, 其它值不变	20	2	0.5	0.08	0.46
		30				
		40				
方案二	$n$ 值改变, 其它值不变	20	1.5	1/3	0.08	0.46
			2.0	0.5		
			2.5	0.6		
方案三	$\theta_r$ 值改变, 其它值不变	20	2	0.5	0.04	0.46
					0.08	
					0.12	

各方案对应的土水特征曲线和渗透系数函数如图 3~图 8 所示。

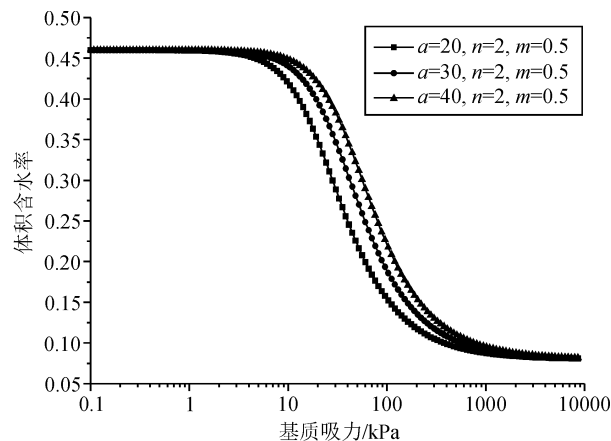


图3 不同 a 值的土水特征曲线(方案一)  
Fig.3 Soil water characteristic curves with different a

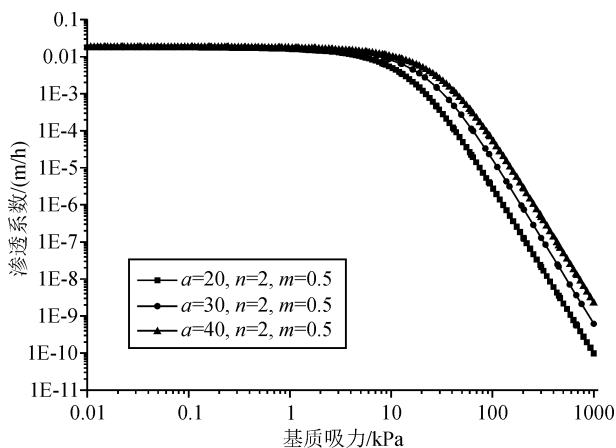


图4 不同 a 值的渗透系数函数(方案一)  
Fig.4 Permeability coefficient functions with different a

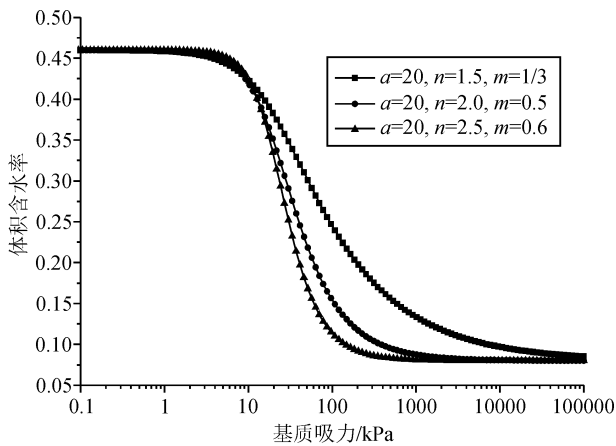


图5 不同  $n$  值的土水特征曲线(方案二)

Fig. 5 Soil water characteristic curves with different  $n$

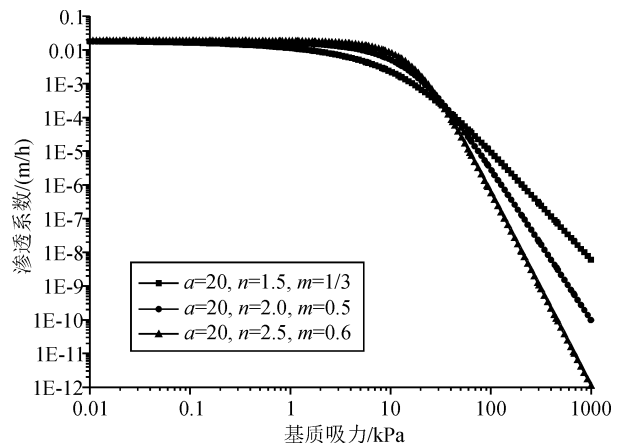


图6 不同  $n$  值的渗透系数函数(方案二)

Fig. 6 Permeability coefficient functions with different  $n$

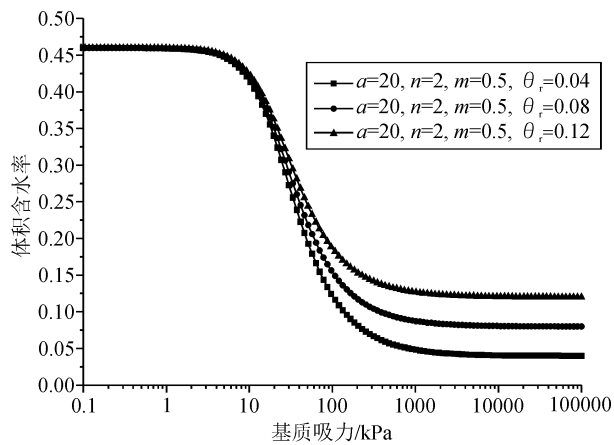


图7 不同  $\theta_r$  时的土水特征曲线(方案三)

Fig. 7 Soil water characteristic curves with different  $\theta_r$

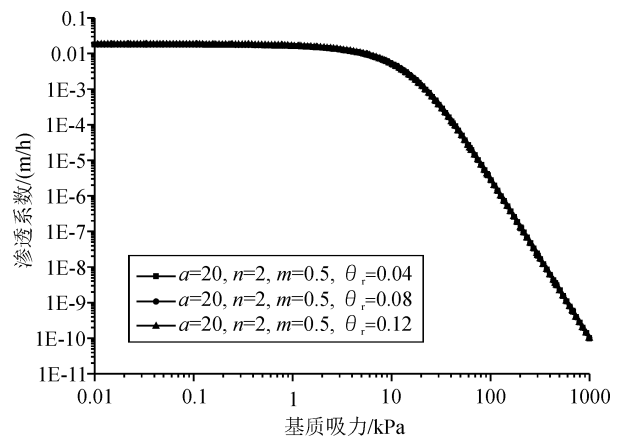


图8 不同  $\theta_r$  时的渗透系数函数(方案三)

Fig. 8 Permeability coefficient functions with different  $\theta_r$

### 3 V-G 模型中各参数对非饱和土边坡稳定性的影响分析

#### 3.1 进气值 $a$ 对非饱和土边坡稳定性的影响分析

在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,随着进气值  $a$  值的增大,土水特征曲线右移,意味着边坡体内的初始体积含水率提高,在非饱和土中,水通过充满水的孔隙空间流动,所以体积含水率高将导致边坡体内的水流速度加快,于是边坡内地下水水位线的上升和下降速率增大,如图9所示。

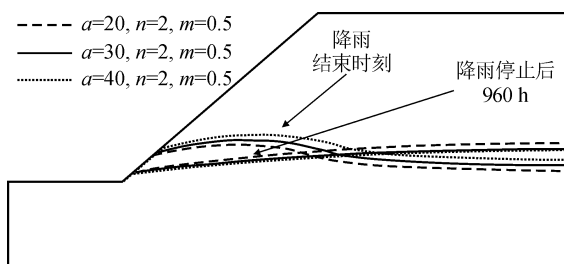


图9 不同  $a$  值在降雨结束时刻和降雨停止后 960 h 的地下水水位线

Fig. 9 Underground water table at the ending time of rain and 960 h after rainfall with different  $a$

降雨过程中,随着进气值  $a$  值的增大,湿润锋的前进速率增大, $OO$  断面处地下水位的上升速度增大,基质吸力减小,体积含水率有所提高,各点达到稳定体积含水率的时间减小,并且稳定体积含水率的数值增大,当停止降雨后,进气值  $a$  值越大,土的持水能力越强,导致体积含水率减小得越慢,如图10~图11所示。

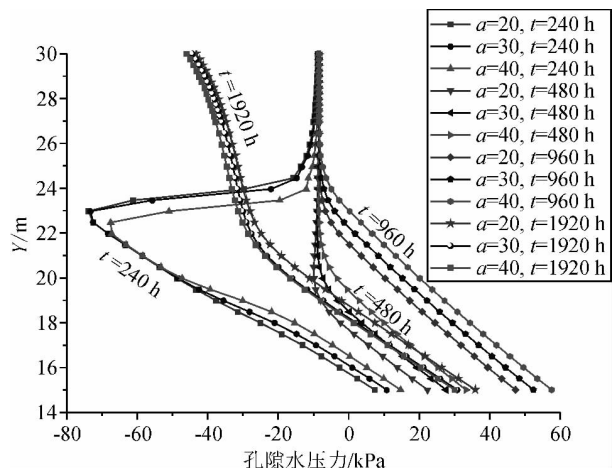


图10 不同  $a$  值时  $OO$  观测断面的孔隙水压力随高程变化曲线

Fig. 10 Pore water pressure of  $OO$  observation section at the characteristic time with different  $a$

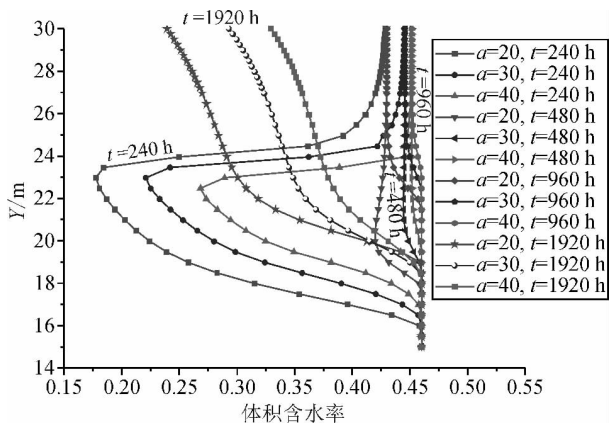


图 11 不同  $a$  值时  $O-O$  观测断面的体积含水率随高程的变化曲线

Fig. 11 Volumetric water content of  $O-O$  observation section at the characteristic time with different  $a$

由于  $a$  值的变化导致边坡内部的初始体积含水率不同,进而导致边坡初始安全系数不同。如果初始安全系数不同,那么分析  $a$  值对安全系数的影响就不具有对比意义了,因此采用标准化的安全系数来研究  $a$  值对安全系数的影响,其中标准化的安全系数即任一时刻的安全系数与开始时刻的安全系数的比值。

从图 12 标准化的安全系数与时间的关系曲线可以看出,随着  $a$  值的增大,在降雨过程中边坡安全系数的降低速率增大,停止降雨后安全系数的回升速率也在增大。

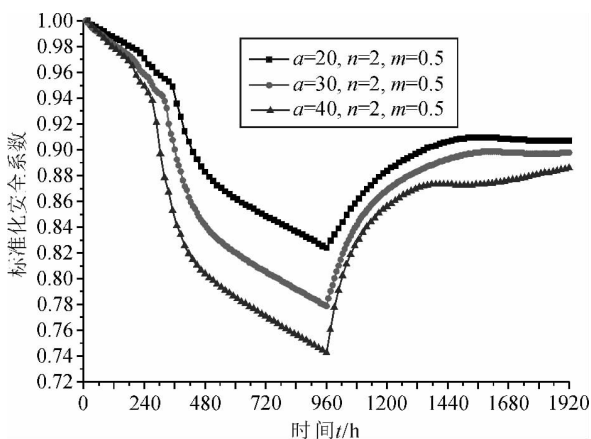


图 12 不同  $a$  值时标准化安全系数随时间的变化过程线

Fig. 12 Curves of normalized safety factor with time under different  $a$

究其原因可以归结为:进气值  $a$  值的增大意味着体积含水率的增大,体积含水率的增大意味着水流动速率的增大。从渗透系数函数可以看出进气值  $a$  值的增大意味着渗透系数的增大,因此水的入渗

速率增大,最终导致安全系数的变化速率加大。

### 3.2 孔径分布相关系数 $n$ 对非饱和土边坡稳定性的影响分析

随着  $n$  值的增大,土体的土水特征曲线中间段斜率变陡,在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,初始体积含水率降低,低的体积含水率意味着水的运动速率小,于是导致地下水位线的上升速率减小。

在停止降雨后, $n$  值越大,其保持水分的能力相应降低,排水速率增大,地下水位线的下降速率增大,如图 13 所示。

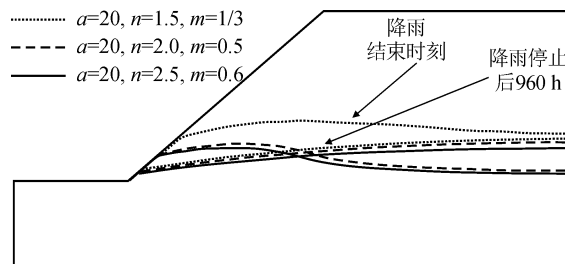


图 13 不同  $n$  值在降雨结束时刻和降雨停止后 960 h 的地下水位线

Fig. 13 Underground water table at the ending time of rain and 960 h after rainfall with different  $n$

在降雨过程中,随着  $n$  值的减小, $O-O$  观测断面上湿润锋的前进速率在增大, $O-O$  观测断面处地下水位的上升速率增大,基质吸力减小,体积含水率提高,各点达到稳定体积含水率的时间减小,并且稳定体积含水率的数值在增大,当停止降雨后,随着  $n$  值的减小,表层土体的排水能力减弱,如图 14~图 15 所示。

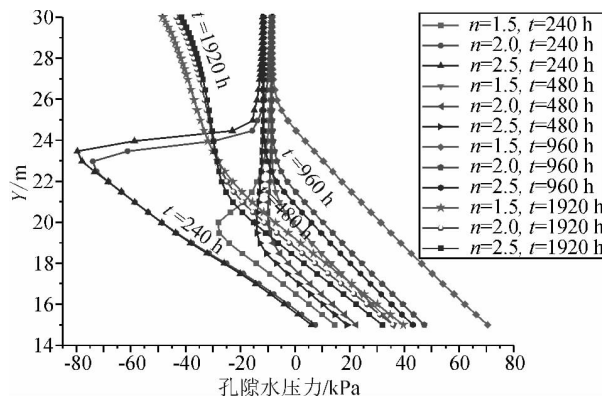


图 14 不同  $n$  值时  $O-O$  观测断面的孔隙水压力随高程的变化曲线

Fig. 14 Pore water pressure of  $O-O$  observation section at the characteristic time with different  $n$

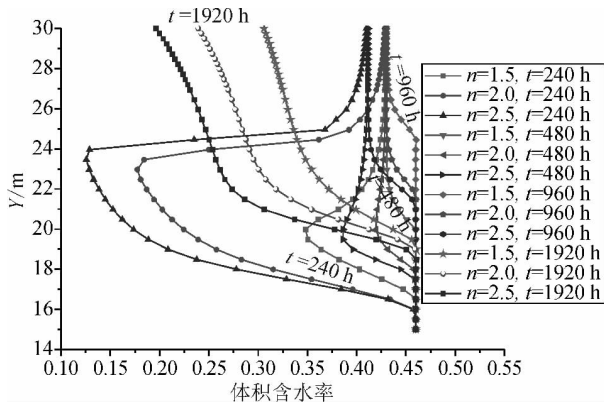


图 15 不同  $n$  值时  $O-O$  观测断面的  
体积含水率随高程的变化曲线

Fig. 15 Volumetric water content of  $O-O$  observation section at the characteristic time with different  $n$

随着  $n$  值的增大,在降雨过程中安全系数的降低速率有所减小,降雨结束后安全系数的回升速率也有所减小,如图 16 所示。究其原因可以归结为: $n$  值的大小影响着土水特征曲线的斜率, $n$  值越高表示土水特征曲线越陡,保持相同初始基质吸力的条件下,低于进气值时, $n$  值越高,体积含水率越高;高于进气值以后, $n$  值越高,体积含水率越低。

因此降雨情况下边坡的安全系数变化主要受初始吸力控制,主要看初始吸力是高于还是低于进气值,本次分析由于初始吸力高于进气值,因此随着  $n$  值的增大,土体的体积含水率降低,入渗速率减小,排水速率增大,导致安全系数在降雨过程中的降低速率减小,降雨结束后安全系数的回升速率也有所减小。

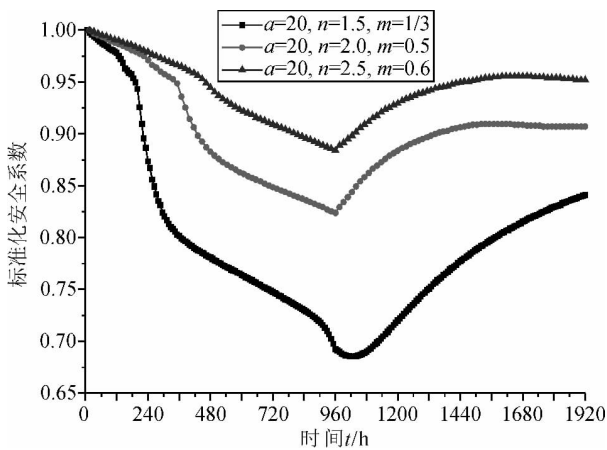


图 16 不同  $n$  值时标准化安全系数  
随时间的变化过程线

Fig. 16 Curves of normalized safety factor with time under different  $n$

### 3.3 残余含水率 $\theta_r$ 对非饱和土边坡稳定性的影响分析

随着残余含水率  $\theta_r$  的增大,土体的土水特征曲线上移,在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,意味着边坡内土体的体积含水率有所增大。

高的体积含水率导致水的运动速率增大,所以地下水水位线的上升速率增大。

在停止降雨后,残余含水率越大,其保持水分的能力相应越强,排出的水量就越少,地下水水位线的下降速率也越小,如图 17 所示。

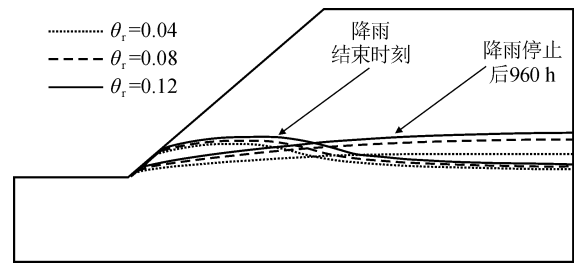


图 17 对应于不同的残余含水率  $\theta_r$  时,  
在降雨结束时刻和降雨停止后 960 h 的地下水位线  
Fig. 17 Underground water table at the ending time of rain and 960 h after rainfall with different  $\theta_r$

降雨过程中,随着残余含水率  $\theta_r$  的增大,湿润锋的前进速率增大, $O-O$  断面处地下水位的上升速度增大,基质吸力减小,体积含水率有所提高,各点达到稳定体积含水率的时间减小,并且稳定体积含水率的数值在增大。

当停止降雨后,残余含水率  $\theta_r$  越大,土的持水能力越强,所以导致体积含水率减小得越慢,如图 18~图 19 所示。

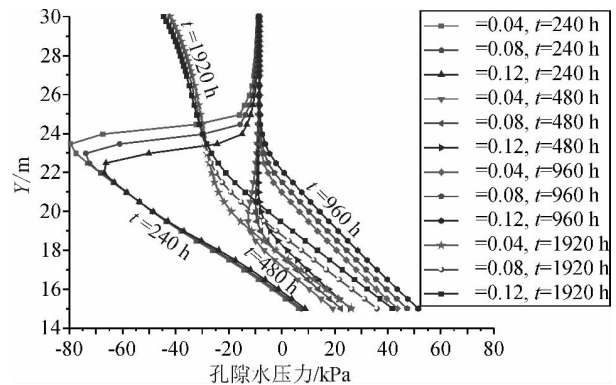


图 18 不同残余含水率  $\theta_r$  时  $O-O$  观测断面的  
孔隙水压力随高程的变化曲线

Fig. 18 Pore water pressure of  $O-O$  observation section at the characteristic time with different  $\theta_r$

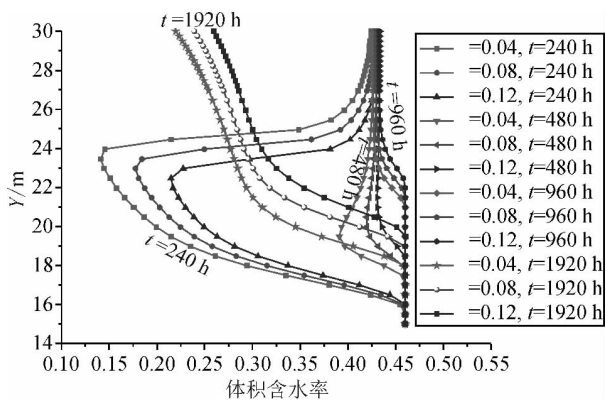


图 19 不同残余含水率  $\theta_r$  时  $O-O$  观测断面的体积含水率随高程的变化曲线

Fig. 19 Volumetric water content of  $O-O$  observation section at the characteristic time with different  $\theta_r$

随着残余含水率  $\theta_r$  的增大,在降雨过程中安全系数的降低速率有所增大,但是降雨结束后安全系数回升达到稳定的时间减小,如图 20 所示。究其原因可以归结为:在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,残余含水率  $\theta_r$  的增大意味着边坡内土体的体积含水率的增大,体积含水率的增大意味着水流动速率的增大,并且从渗透系数函数看出不同残余含水率  $\theta_r$  情况下,土体的渗透系数函数相同,所以导致降雨过程中安全系数的降低速率增大,在停止降雨后,由于土体的持水能力随着残余含水率  $\theta_r$  的增大而增强,导致排出的水量减小,所以安全系数回升达到稳定的时间减小。

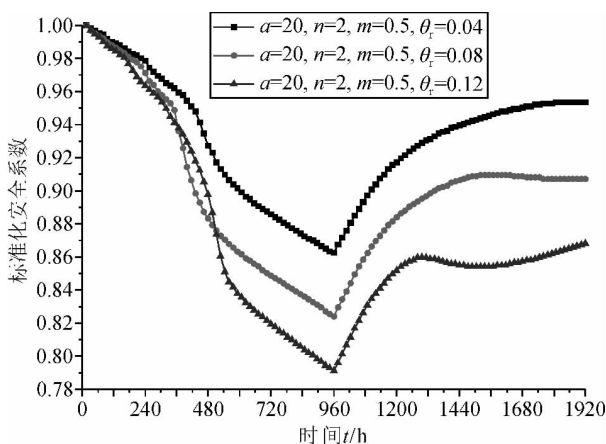


图 20 不同残余含水率  $\theta_r$  时标准化安全系数随时间的变化过程线

Fig. 20 Curves of normalized safety factor with time under different residual water content  $\theta_r$

### 4 结论

本文运用数值的方法研究了 V-G 模型中各参

数对降雨条件下土质边坡渗流场的影响,进而从机理上解释了这些参数对降雨条件下边坡稳定性的影响,得到如下主要结论。

1) 在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,进气值  $a$  的增大导致在降雨过程中非饱和土质边坡安全系数降低速率增大,在降雨结束后安全系数的回升速率也增大。

2) 在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,低于进气值时,  $n$  值的增大导致在降雨过程中安全系数的降低速率增大,在降雨结束后安全系数回升速率也增大;高于进气值时,  $n$  值的增大导致在降雨过程中安全系数的降低速率减小,在降雨结束后安全系数回升速率减小,因此降雨情况下,  $n$  值对边坡安全系数变化的影响主要受初始吸力控制。

3) 在边坡内部保持相同初始基质吸力分布的条件下,残余含水率  $\theta_r$  的增大,导致在降雨过程中安全系数的降低速率增大,但是在降雨结束后安全系数回升到稳定的时间减小。

### 参考文献:

[1] 刘奉银,张昭,周冬,等.影响 GCTS 土水特征曲线仪试验结果的因素及曲线合理性分析[J].西安理工大学学报,2010,26(3):320-325.  
Liu Fengyin, Zhang Zhao, Zhou Dong, et al. Debugging of GCTS-Type SWCC device and analysis of the corresponding technical indexes[J]. Journal of Xi'an University of Technology, 2010, 26(3):320-325.

[2] 吴礼舟,黄润秋.非饱和土渗流及其参数影响的数值分析[J].水文地质工程地质,2011,38(1):94-98.  
Wu Lizhou, Huang Runqiu. A numerical analysis of the infiltration and effects in unsaturated soil[J]. Hydrogeology & Engineering Geology, 2011,38(1): 94-98.

[3] 沈梦芬,谭晓慧,李丹,等.降雨入渗下膨胀土边坡的稳定性分析[J].安徽建筑工程学院学报:自然科学版,2012,20(1):66-70.  
Shen Mengfen, Tan Xiaohui, Li Dan, et al. Slope stability analysis of expansive soil under rainfall infiltration [J]. Journal of Anhui Institute of Architecture & Industry(Natural Science). 2012,20(1):66-70.

[4] 吴国雄,罗丽娟,陈麟.土水特征曲线对水位下降库岸稳定的影响分析[J].公路,2011,(10):18-22.  
Wu Guoxiong, Luo Lijuan, Chen Lin. Analysis of influence of soil water characteristic curve on bank stability calculation when reservoir water level decreases [J]. Highway, 2011, (10):18-22.

[5] 王力,王世梅,杨贝贝.库水位变动条件下土-水特征曲线对滑坡稳定性计算结果的影响研究[J].三峡大学学报:自然科学版,2012,34(3):10-14.

- Wang Li, Wang Shimei, Yang Beibei. Research of SWCC on stability calculation of landslides under reservoir water fluctuation [J]. Journal of China Gorges University(Natural Sciences), 2012,34(3):10-14.
- [6] Van Genuchten M TH. A closed-form equation for predicting the hydraulic conductivity of unsaturated soils [J]. Soil Science Society of America Journal,1980,44:892-898.
- [7] Lu Ning, William J Likos 著. 非饱和土力学[M]. 韦昌富,侯龙,简文星,译. 北京:高等教育出版社,2012.
- [8] Fredlund D G,Rahardjo H 著. 非饱和土土力学[M]. 陈仲颐,译. 北京:中国建筑工业出版社,1997.
- [9] 王铁行,卢靖,岳彩坤. 考虑温度和密度影响的非饱和黄土土水特征曲线[J]. 岩土力学,2008,29(1):1-5.  
Wang Tiehang, Lu Jing, Yue Caikun. Soil-water characteristic curve for unsaturated loess considering temperature and density effect[J]. Rock and Soil Mechanics, 2008,29(1):1-5.
- [10] 周冬. 应力作用下非饱和土土水特征曲线及渗透性研究[D]. 西安:西安理工大学,2010.  
Zhou Dong. Investigation of stress state-dependent soil water characteristic curve and permibility behavior for unsaturated soil[D]. Xi'an;Xi'an University of Technology, 2010.
- [11] 刘奉银,张昭,周冬,等. 密度和干湿循环对黄土土水特征曲线的影响[J]. 岩土力学,2011,32(S2):132-136.
- Liu Fengyin, Zhang Zhao, Zhou Dong, et al. Effect of initial density and drying-wetting cycle on soil water characteristic curve of unsaturated loess [J]. Rock and Soil Mechanics, 2011,32(S2):132-136.
- [12] 王康. 非饱和土壤水流运动及溶质迁移[M]. 北京:科学出版社,2010
- [13] Griffiths D V, Lu N. Unsaturated slope stability analysis with steady infiltration or evaporation using elastoplastic finite elements[J]. International Journal for Numerical and Analytical Methods In Geomechanics, 2005,29:249-267.
- [14] 刘祖典. 黄土力学与工程[M]. 西安:陕西科学技术出版社,1997.
- [15] 黄润秋,戚国庆. 非饱和渗流基质吸力对边坡稳定性的影响[J]. 工程地质学报,2002,10(4):343-347.  
Huang Runqiu, Qi Guoqing. The effect of unsaturated soil suction on slope stability[J]. Journal of Engineering Geology, 2002,10(4):343-347.
- [16] 王瑞钢,闫澍旺,邓卫东. 降雨作用下高填土质路堤边坡的渗流稳定分析[J]. 中国公路学报,2004,17(4):25-30.  
Wang Ruigang, Yan Shuwang, Deng Weidong. Analysis of seepage stability of high-filled embankment slope due to rainfall infiltration[J]. China Journal of Highway and Transport,2004,17(4):25-30.

(责任编辑 王卫勋)



## 党发宁教授



党发宁,男,汉族,1962年10月生,陕西富平人,教授,博士生导师。1981—1985年在宁夏大学学习并获学士学位,1985—1991年在宁夏大学留校任教;1991—1994年在西南交通大学学习并获硕士学位,1994—1998年在西南交通大学学习并获固体力学博士学位,1998—2000年在西安理工大学从事土木工程博士后研究;2002年晋升教授职称,2004年被评为博士生导师。1999—2004年先后担任西安理工大学水利水电学院岩土工程研究所副所长、院工会主席;2004—2014年先后担任西安理工大学基建处副处长、处长等职。兼任陕西省岩石力学与工程学会副理事长,陕西省力学学会常务理事,中国岩石力学学会地面工程专业委员会委员,中国水利学会岩土力学专业委员会委员,中国水力发电学会抗震防灾专业委员会委员,中国土木工程学会土力学与岩土工程分会专业委员会委员,国际土力学与岩土工程协会(ISSMGE)会员等职务;并担任学术期刊《岩石力学与工程学报》、《水利与建筑工程学报》和《西部探矿》的编委。

党发宁教授长期从事水工结构数值分析和岩土工程数值分析方面的研究。主要学术贡献有:(1)建立了变刚度混合型有限元理论和算法,并开发了变刚度有限元系列软件;(2)以CT试验为基础利用模糊集定义了岩石、混凝土的完整域、破损域、截理及其测度等物理状态新指标,建立了岩土破损空间演化理论,研究了岩石、混凝土材料的损伤演化过程;(3)建立了三种数字混凝土模型,提出了不均匀脆性材料静力破坏沿结构最弱面发展、动力破坏沿能量释放最快路径发展的率效应原理;(4)建立了细粒土渗透系数的理论公式,提出了浑水渗流理论并研究了工程应用,以有效应力型瞬态动本构关系为基础建立了饱和土体有效应力瞬态动力固结理论及算法。党发宁教授主持了多项科研课题:国家自然科学基金重大研究计划重点项目“西部高拱坝抗震安全前沿性基础科学问题研究”子题,国家自然科学基金面上项目3项,水利部公益性行业科研专项子题3项,陕西省黄土力学与工程重点实验室重点科研项目、陕西省教育厅科研项目、国家博士后基金项目等10多项纵向课题;中国电力工程顾问集团西北电力设计院、中国水电顾问集团(西北勘测设计研究院、成都勘测设计研究院、中南勘测设计研究院、北京勘测设计研究院)、新疆水利水电勘测设计研究院、宁夏水利厅、四川清源工程咨询有限公司、西安有色金属设计院等单位委托的各类科研项目60多项,并对我国36个大型水电站土石坝的渗流控制、应力与变形控制及抗震措施提出了优化设计建议。研究成果获得多项奖励,其中“变刚度混合型有限元技术及其工程应用”于2002年获陕西省高校科技进步二等奖(第1完成人),同年“变刚度混合型有限元理论、方法及工程应用”获陕西省科技进步三等奖(第1完成人);“全级配大坝混凝土动态性能研究”于2007年获大禹水利科学技术奖二等奖(第3完成人);“西部高拱坝抗震安全前沿性基础科学问题研究”于2010年通过了水利部科技司鉴定专家组鉴定,并获中国水力发电学会特等奖(第3完成人)。根据国家自然科学基金委成果在线统计,在《中国科学》、《水利学报》、《岩石力学与工程学报》、《岩土力学》、《岩土工程学报》、《水力发电学报》、《土木工程学报》、《Communication in Numerical Methods in Engineering》、《Applied Mathematics and Mechanics》、《Journal of Engineering Mechanics ASCE》、《Archive of Applied Mechanics》等国内外著名学术期刊上发表论文230余篇,其中7篇被SCI收录,50余篇被EI收录。合作出版学术著作《高拱坝抗震安全》(中国电力出版社,2012年)、《混凝土材料三点弯曲细观数值试验》(中国水利水电出版社,2013年),其中《高拱坝抗震安全》受“十二五”国家重点图书出版规划项目资助,并入选国家新闻出版广电总局的第四届“三个一百”原创图书出版工程,已被中国电力出版社译成英文版《Seismic Safety of High Arch Concrete Dams》,即将由荷兰的爱思唯尔国际出版公司(Elsevier INC.)发行;合作出版研究生教材《土的弹塑性理论基础》(世界图书出版社,2002年)、《高等土力学》(高等教育出版社,2008年),出版全国高等教育自学考试教材《工程地质及土力学》(武汉大学出版社,2014年)。“适应新的培养计划,提高‘土力学’教学质量”于2005年获陕西省普通高等学校教育教学成果二等奖(第4完成人)。

党发宁教授从教近三十年,先后为研究生及本科生讲授了“岩土工程计算机仿真分析”、“岩土计算力学”、“断裂与损伤力学”、“渗流力学”、“粘弹性力学”、“土力学”、“弹塑性力学基础”、“基础工程”、“矩阵论”、“概率论与数理统计”等十余门课程。现为西安理工大学岩土工程博士学科学术带头人,桥梁与隧道工程硕士学科带头人。迄今已指导博士后7名,培养博士和硕士研究生110余名。

(杨小丽)