DOI: 10.13544/j.cnki.jeg.2016.02.001

2015 年 4.29 甘肃黑方台党川 2[#] 滑坡基本特征与成因 机理研究^{*}

许 强 彭大雷 亓 星 董秀军 李骅锦 巨袁臻

(地质灾害防治与地质环境保护国家重点实验室(成都理工大学) 成都 610059)

摘要2015年4月29日早上7点55分,甘肃省永靖县盐锅峡镇党川村发生了小规模黄土滑坡,约5×10⁴m³ 失稳的黄土从 黄河Ⅳ级台塬黑方台冲向黄河Ⅱ级台塬。滑坡后仅3h,再次产生较大规模的黄土滑坡,约35×10⁴m³ 黄土泥流冲向下游,形成 长约780m,宽100m的堆积体,最大的堆积厚度17m,在党川段是少有的灾难性的滑坡。本文在滑前位移监测和裂缝分布变形 研究的基础上,结合详细地质调查、低空摄影测量、现场工程地质测绘、含水率实验等手段,对党川2[#]滑坡的基本特征进行了 分析,并形成滑坡发生及成灾原因初步认识。结果表明:(1)从时间上来看,党川2[#]滑坡共发生2次滑动,根据滑动模式和堆 积特征上分析,第I次相对独立,第II次分为3轮滑动,共4轮滑动;(2)第I次滑动区域面积 8396m²,变形区域仅在台塬边 较小范围内,滑前长期蠕动变形是第I次滑动发生诱发因素;(3)第II次滑动区域面积为27422m²,地表裂缝较少,滑前裂缝 无明显位移变形,底部黄土的液化对台塬黄土滑坡的运动起了非常重要的作用,该次滑动滑距长、破坏强,具有突发性;(4)党 川段开始发生大规模静态液化型黄土滑坡,并以落水洞形成滑坡边界,这对其他区段早期识别和监测预警研究具有重要意 义。

关键词 党川 2[#] 滑坡 静态液化 远程泥流 二次滑坡 成因机理 中图分类号: P642.22 文献标识码: A

DANGCHUAN 2[#] LANDSLIDE OF APRIL 29, 2015 IN HEIFANGTAI AREA OF GANSU PROVINCE: CHARACTERISTICES AND FAILURE MECHANISM

XU Qiang PENG Dalei QI Xing DONG Xiujun LI Huajin JU Yuanzhen

(State Key Laboratory of Geohazard Prevention and Geoenvironment Protection, Chengdu University of Technology, Chengdu 610059) **Abstract** A small scale of loess landslide occurred at Heifangtai in Dangchuan village of Yongjing county. Its occurrence is at 7:50 of April 29, 2015. The site is at the edge of the loess plateau. The instability of loess has a volume of 5×10^4 m³. It runs from the forth terrace to the second terrace of the Yellow river. After 3 hours later, however, a large scale of mudstone occurred at this place. Its volume is of 3.5×10^5 m³. The mudstone deposit is 780meters long, 100meters wide and the largest thickness of deposit is 17meters. The landslide is one of the few catastrophic landslides. This paper examines the sliding displacement monitoring and the crack distribution. Such examinations are combined with site geological investigation, low-altitude photogrammetry, site engineering geological survey and site moisture content test. This paper analyses the basic characteristics of the landslide and the

* 收稿日期: 2015-07-26; 收到修改稿日期: 2015-10-20.
 基金项目:国家重点基础研究计划(973 计划)项目(No: 2014CB744703),国家杰出青年科学基金(41225011)资助.
 第一作者简介:许强(1968-),男,博士,教授,博士生导师,主要从事地质灾害评价预测与防治处理研究.Email: xq@cdut.edu.cn

formation and reasons of landslide by preliminary understanding. The results show that: (1) There are two sliding cases at Dangchuan $2^{\#}$ landslide from the time. There is only one sliding case time in first time sliding and three sliding cases in second times landslide from sliding mode and deposit characteristic. Dangchuan $2^{\#}$ landslide has four times sliding cases in all. (2) The area of the first sliding is $8396m^2$. Deformation distribution area is only at the edge of plateau and is smaller compared with the sliding area. The long-term creep deformation at the bottom of loess is the inducing factors of the first time landslide. (3) The area of the second sliding is $27422m^2$. There is rarely any crack at this part and the crack has no obvious deformation before the second times sliding. The liquefaction of the loess at the bottom of landslide plays a very important role in the second times sliding. The landslide has the characteristics such as sudden occurrence , movement long distance and destructive stronger. (4) The Dangchuan section begins to start mass type static liquefaction loess landslide and the boundary of landslide is the sinkholes , which is of great significance that is the research about other section of early recognition of loess landslide.

Key words Dangchuan 2[#] Landslide , Static liquefaction , Long rang mudstone , Secondary slide , Failure mechanism

0 引 言

黄土覆盖着约 10% 的地球陆地表面,主要集中 在北半球的温带和沙漠前缘的半干旱地带(刘东 生,1985; Derbyshire et al.,1988) 其中中国、美国、 俄罗斯(前苏联)和欧洲较为典型(Derbyshire et al., 1988; Sun, 1988; Rogers et al., 1994)。中国黄土覆 盖面积约 6.31×10⁴km²,其中黄土高原面积为 3.17×10⁴km²,主要分布于陕西省、宁夏回族自治 区、甘肃省和山西省等省份 在这些地区黄土厚度从 50~200m 整个黄土高原最大厚度位于靖远县 约为 500m(刘东生,1985),在这些地方,每年发生大量 的黄土滑坡(黄润秋,2007; 蔺晓燕等,2013; 石菊 松等,2013;杨璠等,2014),其中地处甘肃省永靖 县的黑方台就是黄土高原的滑坡地质灾害的缩影 (Meng et al., 1998; Xu et al. 2014)。黑方台面积约 11.5km² ,冲沟中发育最长的虎狼沟 ,其将黑方台分 为两块 西边的面积较小为方台 約 1.5km² ,东边的 面积较大为黑台 约9km² ,东西长约 7.7km ,南北最 宽约 2.5km, 最窄约 0.6km。从 1968 年以来, 发生 了 100 多次滑坡 平均每年 3~5 次 如 2015 年 1 月 29 日焦家 4[#]发生体积约 0.6×10⁴m³ 的滑坡 造成电 路中断 ,灌溉水渠改线 , 2015 年 2 月 4 日陈家 3[#] 滑 坡发生约 0.3×10⁴m³ 的滑坡,直接威胁兰新高铁的 运行安全,2015年3月28日上午11点陈家8[#]滑坡 发生 0.5×10⁴m³ 的滑坡,导致中国移动通信光缆中 断。党川段最近于 2014 年 11 月发生的党川 7[#]崩滑 型黄土滑坡,体积约0.4×10⁴m³,造成坡下的引水灌

溉渠淤积。而在 2015 年 4 月 29 日早上 7 时 55 分 左右,党川村后方的黑台突然发生小型崩滑型黄土 滑坡,约 5×10⁴m³ 滑坡体沿台塬临空面沟道冲到台 塬下方空地上,冲毁了坡脚的引水渠道,并堆积到坡 下的碳化硅厂背后; 3 个多小时后,10 点 47 分,党 川 2[#]滑坡再次产生大规模的滑动,约 35×10⁴m³ 黄 土产生远程滑动,最大滑距 782m(滑坡后壁到前缘 的距离,图 15) 摧毁掩埋了党川村群众房屋 14 户、 附近工厂 3 家、耕地 80 余亩、水渠 1km 以及部分自 来水通村管道,造成盐锅峡至党川、黄茨的盐集路中 断,水渠和电网线路受损,直接经济损失达 5650 万 元。由于预警及时,人员撤离迅速,滑坡未造成人员 伤亡。

对于单体滑坡,多数学者针对岩质单体滑坡的 变形特征及其变形机理,做了大量的研究工作(廖 秋林等, 2005; 许强等, 2009; Xu et al. 2012) ,但对 黄土单体滑坡多集中在滑坡机理方面,但对滑坡的 滑动过程、堆积过程和滑坡体积没有详细研究 (Zhang et al. 2009; Zhuang et al. 2014; Peng et al., 2015)。2015年上半年黑方台发生的4次滑坡有一 个共同的特点 饱和黄土在上覆黄土自重作用下 向 前缘临空向产生塑性流动 ,由此而形成静态液化型 黄土滑坡。关于此类滑坡国内外学者对其的滑坡机 理进行了大量的研究 黑方台黄土滑坡不仅具有缓 慢拉裂的特点 同时还表现出突发性和速度高等特 点(王家鼎等,2001;王志荣等,2004;武彩霞等, 2011) 众多学者对滑坡的形成机理与启动原因有 着不同的解释。一些学者提出了黄土滑坡的蠕动液 化机理(王家鼎,1992),一些学者认为灌溉引起地

下水位变动是滑坡发生的主要因素(董英等, 2013); 多数学者从静态液化的观点出发,认为黄土 剪缩孔隙水来不及排除 产生超孔隙水压力 进而导 致土体液化破坏(Wang et al., 2007; 金艳丽等, 2007, 2008; 武彩霞等, 2011; Zhang et al., 2013)。 关于黄土滑坡静态液化 引起液化发生的荷载类型 有静荷载和临时荷载之分(Yamamuro et al., 1998), 临时荷载包括一般由地震引起的循环荷载、动荷载 等。静态液化是由单调加载或在静荷载作用下引起 的液化 所称之静态是为了区分引起液化的荷载类 型不同(Poulos et al., 1985; Kramer et al., 1988)。尽 管不少学者从不同角度对黑方台黄土滑坡的形成机 理进行了大量研究,并取得了众多成果,但对其滑动 机理持有不同的观点。结合黑方台的地下水位监测 和此类滑坡的位移变化情况,笔者认为黑方台的党 川2[#]黄土滑坡存在静态液化现象。

党川 2[#]单体滑坡前后两次滑动在成因机理、运动堆积特征以及成灾模式等方面存在较大差别,对此滑坡的研究具有重要的科学价值。从黄土滑坡的空间分布来看,以前党川滑坡段主要是以崩塌型滑坡类型为主,自 2012 年 7 月党川 3[#]发生静态液化型以来,到今年(2015 年)的党川 2[#]大型静态液化型黄土滑坡发生,党川段的滑坡类型正悄悄的发生变化,这对黄土滑坡的早期识别和灾害预警研究具有重要的意义。

1 党川滑坡的基本环境

1.1 黑方台滑坡历史概况

黑方台位于甘肃省永靖县黄河北岸,盐锅峡水 库下游 5km,六盘峡水库库区内,距兰州市 45km,距 永靖县城 20km。黑方台面积约 11.5km²,冲沟中发 育最长的虎狼沟,其将黑方台分为两块,西边的面积 较小为方台,约 1.5km²,东边的面积较大为黑台,约 9km²,黑方台东西长约 7.7km,南北最宽约 2.5km, 最窄约 0.6km。黑方台黄土滑坡在空间上具有以下 特点:(1)黑台共发育滑坡 67 处(图 1),以野狐沟和 陈家庙为分界线划分为 A 和 B 两个区域,A 区主要 分布体积相对较大的基岩滑坡,一般体积为(1~ 10)×10⁴ m³,最大达 600 多万立方米; B 区则以黄土 层内部滑坡为主,体积相对较小,一般数千立方米到 数万立方米。具体地又可将滑坡细分为 6 个段,即 新塬段(①段)、党川段(②段)、黄茨段(③段)、焦



图 1 黑方台滑坡的空间分布及党川 2[#]的位置 Fig. 1 The distribution of landslides in Heifangtai and the location of Dangchuan 2[#] landslide

家崖段(④段)、焦家(⑤段)和磨石沟段(⑥段)6个 区段(图3) 其中①段和③段以黄土基岩型为主、② 段以浅层崩塌型为主、④段以黄土泥流型为主、⑤段 和⑥段以静态液化型为主; (2)结合台塬地质结构、 黄土底部基岩产状分布以及台塬边出水点位置 揭 示了黄土滑坡分区分段出露的原因和特点: A 区的 新塬段(产状 190°∠11°)和黄茨段(产状 160° ∠10°) 黄土底部基岩顺层发育,地下水出水点也主 要在基岩内分布 因此此段主要产生规模相对较大 的基岩滑坡。其中党川段基岩倾向与坡面倾向近于 直交 很难发生基岩滑坡。因黄土层内地下水饱水 厚度为东厚西薄 所以党川段以前滑坡较少 但随着 近年来黄土内地下水位不断上升,也开始发生黄土 内滑坡。B区随近年来黄土内地下水位不断上升, 开始不断产生因底部饱水导致的"软弱基座型"黄 土内滑坡。尤以焦家和陈家段最为发育和典型,这 两段近年来不断有滑坡发生。其中焦家崖段为通过 人工放台阶削方措施使该段黄土厚度变薄,目前主 要以黄土塑性流动变形为主。

1.2 党川2[#]滑坡的基本情况

党川滑坡在黑方台滑坡群中处于党川段(② 段),这段主要是以黄土浅表层崩滑为主,但在2012 年7月党川3[#]发生小型静态液化型滑坡,随后的3 年中,还是以崩滑型滑坡为主,直到2015年4月29 日早上7点党川2[#]中型静态液化型滑坡的发生。 党川2[#]滑坡长217m,宽176m,滑坡平均厚度约20m (滑源区),滑距782m,后缘到前缘的落差122m。通 过 Trimbel Terramodel 软件计算滑源区前后体积变 化为 31. 72×10⁴m³,由于滑源区有一部分堆积体,根 据剖面 1-1'计算(图 18),平均厚度 4m,滑源区面 积 2. 74×10⁴m²,据此推测,滑坡体积大约 44. 40× 10^4 m³。通过 Trimbel Terramodel 软件计算堆积区前 后体积变化为 49. 96×10⁴m³,再加上滑源区堆积的 12. 69×10⁴m³,滑坡后总的堆积体积约为 62. 65× 10^4 m³ 滑体体积膨胀系数约为 0. 411。滑坡的剪出 口在粉质黏土内,位于卵石层上方 1m 多的位置。



图 2 党川 2^{*}滑坡发生前地形地貌(a) 和党川 2^{*}滑坡后地形地貌图(b)

Fig. 2 Pre-sliding photo taken on January 19, 2015(a); Post-sliding photo taken on July 29, 2015(b)

1.2.1 地形地貌

黑方台地貌单元属于黄河Ⅳ级阶地,台塬下方 的党川村属于黄河的Ⅱ阶地,黑台地势总体由西北 向东南倾斜相对高差约 30m 在 1968 年移民后,对 黑台进行平整,使得整个台塬上地势总体较平坦。 临近塬边的边坡较陡,坡度范围变化较大,高度相差 将近115m。在党川2[#]滑坡前,由于降雨作用和灌溉 作用,形成侵蚀型冲沟;在灌溉和农民耕作习惯的 影响下,在台塬边缘形成一些塌陷土坑,这些土坑面 积大小和深度差别较大(图 2a 和图 4)。党川 2[#]在 本次滑坡之前曾发生过崩塌型滑坡,同时,该滑坡的 黄河上游方向为党川 1^{*} 滑坡,党川 1^{*} 滑坡发生于 2004 年 5 月,形成黄土基岩型滑坡地貌特征; 该滑 坡黄河下游方向为党川 3^{*} 滑坡,在地下水的作用 下,形成潜蚀型地貌; 党川 7^{*}是在重力作用下,形成 崩滑型地貌。在整个党川段小范围内,形成齐全的 黄土地貌类型,在整个黄土地区还是很少见的。

笔者于 2015 年 1 月份对整个黑方台进行低空 摄影测量(无人机飞行高度 500m),其中党川 2[#]如 图 2a,滑坡发生后,于 2015 年 5 月 15 日再次对该滑 坡进行拍摄如图 2b,图 2 和图 3 的摄影倾角均为 45°,可以非常清晰地看出滑坡影响范围、滑坡的形 态特征和滑坡前后的地貌变化。

1.2.2 地层岩性

黑台地区地貌属黄土高原西部丘陵沟壑区,以 黄土台塬、河谷地貌为主。出露地层分别为 (图18):①全新统滑坡堆积(Q_4^{2del}),由滑动后的黄 土、卵砾石及砂泥岩组成,土体杂乱破碎,堆积于斜 坡中下部;②上更新统黄土(Q_3^{col}),灰黄色,以粉粒 为主,土质均一、疏松多孔,厚30m左右;③中更新 统冲积物(Q_2^{al}),可分为两层,上部离石黄土经水流 作用后,变为具有水平层理的上褐红色粉质黏土层, 厚度3~20m,下部的粉细砂层,厚1~10m不等,砂 卵石层,厚2~3m;④下白垩系河口群(K_1hk),为紫 红色-暗红色泥岩、砂质泥岩,产状约为135°∠11° (王志荣等,2004)。

2 滑源区变形历史及失稳前兆

党川 2^{*}滑坡靠近台塬边的裂缝非常发育,已经 形成明显的错台,同时在黄土和粉质黏土层的分界 处,出现渗水现象(图 3)。笔者于 2014 年 7 月和 2015 年 5 月用摄影测量和 RTK 测得了党川 2^{*}裂 缝、落水洞分布图(图 5)和滑坡滑动前后影像图 (图 4)。滑坡前党川 2^{*}坡体前缘有大量的裂缝发 育,而后缘存在大量的黄土落水洞,深度不一,最深



图 3 党川 2[#]滑坡滑前裂缝发育 Fig. 3 The crach distribution in Dangchuan 2[#] landslide(before the landslide)



图 4 党川滑坡 2^{*}滑源区前后地貌对比图 Fig. 4 Pre-sliding aerial photo at the top of Dangchuan 2[#] landslide; (a) Post-sliding aerial photo at the top of Dangchuan 2[#] landslide(b)

的落水洞超过 3m ,落水洞的分布有一定的规律 ,大 体上呈串珠状连成线 ,党川 2[#]第 I 次滑坡的后缘位 于裂缝发育处后缘 ,第 II 次滑坡的后缘也正好位于 串珠状落水洞处 ,同时第 II 次的中间前两轮基本是 沿着落水洞和串珠裂缝发育。裂缝和落水洞的发育 与滑坡边界在空间具有一定的相关性。

党川 2^{*}滑坡自 2014 年 8 月开始进行了持续的 裂缝位移监测,通过在滑坡体上布设的 3 条裂缝监 测剖面 (图 5) 获取了裂缝位移变形特征。已布设 了大量的监测桩进行定期的裂缝监测,平均每隔 7d 进行一次读数。根据前期裂缝位移监测曲线可见 (图 6),从 2014 年 12 月开始,党川 2^{*}滑坡前缘滑体 持续蠕动变形,至临滑前 3 天,位移变形速率仍然大 体上匀速变化,未表现出典型的加速现象,而滑体中 部的裂缝无明显变形。第 I 次滑坡发生后半小时, 笔者组织人员冒险对后方未掉落的监测桩进行补 测,发现前缘滑坡发生后,中部的裂缝仍然没有明显 的变形,说明该滑坡第 II 次具有突发性。第 II 次滑 坡在第 II -1 次滑坡之后约 3h 才发生,不仅规模大 大增强,而且呈多轮连续滑坡,并以泥流为主,可见 黄土底部的饱水软化带的液化效应非常强,属于典型的静态液化型黄土滑坡。

3 党川 2[#]滑坡过程与变形特征

3.1 党川 2[#]滑坡过程

通过调查工程地质调查,党川2^{*}滑坡总共发生 了两次滑动。其中第 I 次滑坡规模较小,为黄土崩 滑型滑坡;第 II 次滑动可分为三轮连续滑动,分别 为 II -1、II -2 和 II -3,总规模远大于第 I 次,滑坡体 含水率也明显增大,具有液化流动特性,其滑动次数 和分布(图7)。

3.1.1 第 [次滑动

由于坡体长期的蠕动,党川2[#]滑坡后缘产生大 量的张裂缝(图5),第 I 次滑坡滑源区主要以前期 已有明显变形的后缘裂缝为边界,滑坡长度约20m, 平均宽度115m,滑动方向190°,滑坡后使台塬形成 半圆形凹槽,面积约8396m²,水平滑动距离437m, 滑坡后可见后缘黄土底部含水率明显较高且有渗水 现象。滑坡后大量黄土解体松散堆积在台塬下方并 顺着台塬边的沟道冲向台塬下方,形成扇形堆积体, 淤埋了台塬下方耕地,并冲至碳化硅厂房背后 (图8),堆积体组成物质主要为黄土,颜色较浅,含 水率较小,体积约8×10⁴m³(图7)。

3.1.2 第Ⅱ次滑动

第 I 次滑坡后约 3h ,早上 10 点 47 分 ,位于滑 源区的巨厚黄土突然启动并再次顺着沟道冲向台塬 下方 ,摧毁 14 间房屋和 3 家工厂并淤埋了滑坡下游 的耕地。此次滑动使原滑坡后壁向台塬内退了 130m ,滑动区域面积为 2. 7422×10⁴ m² ,滑坡体体积 约 32. 4×10⁴ m³ ,水平滑动距离 782m ,所幸由于当地 村民提前撤离 ,未造成人员伤亡。

通过调查发现,第 II 次滑坡可分为三轮连续滑 动,其中,第 II -1 轮滑动规模较大,沿着原来地貌冲 沟的落水洞和台塬公路内侧的落水洞发育(图4, 图5),水平滑动距离618m,解体后迅速沿着流通区 沟道冲向台塬底部,部分黄土在流通区翻过山头抛 洒到山头一侧,大部分堆积体冲至台塬底部 将原堆 积体向四周挤压,在台塬下方形成了巨大的扇形堆 积区,使得堆积区周围的建筑物和耕地形成挤压破 坏。图9为挤压破坏的工厂混凝土柱,图10为铲卷 的耕地和破坏的电力设施。

第Ⅱ--2 轮滑动基本沿着落水洞为边界发育



图 5 党川 2[#]滑坡前后裂缝落水洞的分布

Fig. 5 Distribution map of crachs and sinkholes of pre-sliding(a); Distribution map of crachs and sinkholes of post-sliding(b)

(图4,图5),高含水率的黄土泥流呈流塑状快速滑动。第 II-2 滑动在 II-1 轮的基础上,向前运动遇到的阻力变小,沿着中间的滑槽继续向前滑动,从而使得第 II-2 次相对于第 II-1 继续向前运动了 104m, II-2 水平滑动距离 772m,首先在剪出口将底部粉质黏土铲刮向滑坡右侧(图 11),随后顺着沟道冲向台塬下方,在原堆积扇中直接冲刷出一条宽数十米的通道,并将黄土向两侧积压,将地表耕植土推挤至滑坡堆积体前缘四周(图 12),直到冲过盐兰公路(图 13),由于房屋的阻挡而停下(图 14),形成长条形堆积区(图 7)。 第 II-3 轮规模较小,紧接着前两轮发生,叠加 在了第 II-2 次滑坡堆积体上,沿着第 II-2 轮形成的 冲槽中流动,水平滑动距离474m,在已有的堆积体 上继续堆高3m,形成层叠的黄土堆积体(图15)。 滑源区在底部泥流滑动后,被上部干黄土体覆盖,泥 流在通道两侧形成了明显的擦痕滑。

3.2 党川 2[#]滑坡分区

党川 2^{*} 滑坡滑坡体后缘位于黑台台塬上,海拔
1718m 根据党川 2^{*} 滑坡滑后的形态可分为滑源区
(A 区)和堆积区(B 区)两部分(图 16)。其工程地



图 6 党川 2^{*}滑坡前变形特征 Fig. 6 The deformation characteristics of before landslide

质平面图见图 17,其主剖面 1-1²见图 18,其余的 3 条横断面分别如图 19、图 21和图 22所示。

3.2.1 滑源区(A) 基本特征

滑源区位于黄河Ⅳ阶地的台塬上,长217m,宽 176m,面积为2.7422×10⁴m²,主滑方向为S190°W, 滑坡后形成了高21m、坡度80°的黄土滑坡后壁 (图20)。滑源区的断面图如图19和图21所示,第 Ⅰ次以崩滑滑源区为主,第Ⅱ次的Ⅱ-1和Ⅱ-2轮以 主滑源区为主,第Ⅱ-3轮以滑塌滑源区为主。其剪 出口位于卵石层上部1m的位置,如图18和图21所示。

3.2.1.1 崩滑滑源区(A₁)

党川 2[#]第 I 次滑坡滑源区主要以前期已有明 显变形的后缘裂缝为边界(图 5 和图 17),崩滑滑 源区前缘和后缘的高程分别为 1663m 和 1712m,底 部滑面沿粉质黏土层顶部滑动,滑向 190°,长约 49m,平均宽度 115m,滑坡后使台塬形成半圆形凹 槽凹进台塬内,面积约为 8396m²,体积约为 8× 10⁴m³。崩滑滑源区发生前,前缘出现 0.5~1m 的错 台(图 4),自 2014 年 8 月监测以来,前缘裂缝宽度 呈持续变化到加速的过程(图 6)。同时,从 2014 年 12 月开始起前缘底部高程约 1685~1688m(粉质 黏土与黄土分界的位置)出现渗水现象,由于滑坡 前是一个老滑坡留下的冲沟,临空条件较好。 3.2.1.2 主滑源区(A₂)

主滑源区主要是第 II 滑动的 II -1 和 II -2 的滑 源区,面积为 1.36×10⁴m²,体积约为 31×10⁴m³。滑 坡发生前,由于农业灌溉,灌溉水沿黄土下渗,并形 成优势通道,其地表特征表现出大量落水洞和农户 为防止水下渗填筑的田埂。在长期灌溉下,滑坡侧



图 7 党川 2[#]滑坡滑动次数分布图(a) 和滑坡前后高程变化量(b) Fig. 7 Distribution map of sliding times(a) and the variation of elevation from pre-sliding to post-sliding(b)



图 8 党川 2[#]滑坡第 I 次滑动后边界和堆积范围 Fig. 8 The boundary of landslide and deposit area after first time in the Dangchuan 2[#] landslide

壁形成一定的软弱面。主滑源区基本是沿落水洞和 串珠缝发育,在第 I 次发生后,形成一定临空面,地 下水水位更高,随之产生的超孔隙水压在短时间内 无法及时消散。有了第 I 次的滑体做滑面,运动距 离更远。

3.2.1.3 滑塌滑源区(A₃)

滑塌滑源区主要是 Ⅱ-3 的滑源,面积为 0.54× 10⁴m²,体积约为 5.4×10⁴m³,由于第 Ⅲ-1 和第 Ⅲ-2 的滑动,下部的流塑态黄土流走,上部干黄土失去下



图 9 第 II → 轮滑动后被推动的混凝土柱 Fig. 9 The damaged factories fater the II → time slide

部支撑,在重力的作用下发生倾倒破坏,出现图17 和图11的情形,干黄土连同地表农作物和果树扑倒 在滑源区内。同时,黄土在滑塌的过程中,连同主滑 源区流塑态的黄土一起滑动,因而出现图4中的流 通区堆积现象。

3.2.2 堆积区(B)基本特征

堆积区主要位于黄河的 II 级阶地上,如图 16和 图 18。从滑坡前地貌(图 3)可以看出,在流通区的 右下边有一个山头,高出地面约 20m; 左边有一个 山脊,在山脊的脚下有一个高出地面约 8m 的山包。



图 10 第 II -1 轮滑动后被破坏的耕地和电力设施 Fig. 10 The damaged cultivated land fater the II -1 time slide



图 11 右侧铲起堆积的粉质黏土和滑坡左前方挤压堆积体 Fig. 11 The shovel deposit of silty clay on the right side of landlides



图 12 右侧铲起堆积的粉质黏土和滑坡左前方挤压堆积体 Fig. 12 The extrusion deposit on the left front of landslide

在上述地貌因子的控制作用下,决定了堆积区的范 围和形态,也为黄土的长距离堆积创造条件。堆积 区面积为7.78×10⁴m²。在第 I 次和第 II -1 滑坡后, 堆积体呈扇状堆积,在堆积过程中,对滑体产生铲卷 效应(图 11),对周围建筑物(图 14)和耕地产生挤 压破坏(图 10)。根据堆积区的堆积体特点将堆积 区分为流通堆积区(B_1)、铲卷流通区(B_2)、挤压堆 积区(B_3)、二次堆积区(B_4)和粉尘堆积区(B_5),如



图 13 堆积体堵塞道路 Fig. 13 The congestion road by the deposit



图 14 滑坡体前方的房屋 Fig. 14 The house in the front of landslide body



图 15 滑槽和滑动过程中形成的擦痕 Fig. 15 Chute and scratch in the landslide sliding

图 16 所示。

3.2.2.1 流通堆积区(B₁)

根据流通堆积区的堆积过程将其分为上下两部 分,分别为 B_{1→}和 B_{1→}。上部流通堆积区(B_{1→}) 位于 台塬滑坡前缘沟道内,由于地形因素,使黄土滑坡解 体后,顺着沟道冲向下游。B_{1→}区的面积为 0.855× 10⁴m²,长度 256m,特别是整个滑动过程中,大多数 滑体从这个区域流过,在 II→3 滑动中,基本都是堆 积在这个区域(图 16)。流通区的表面特征表现为 176



图 16 党川 2^{*}滑坡分区图及运动路径 Fig. 16 The movement route of Dangchuan 2[#] landslide by orthogonal projection intage

(1) Ⅰ. 第一次滑动; Ⅱ-1. 第二次滑动的第一轮滑动, Ⅱ-2. 第二次滑动 的第二轮滑动, Ⅱ-3. 第二次滑动的第三轮滑动; (2) A. 滑源区:
A₁. 崩滑滑源区, A₂. 主滑源区, A₃. 滑塌滑源区; B. 堆积区: B₁. 流 通堆积区, B₂. 铲卷堆积区区, B₃. 挤压堆积区, B₄. 二次堆积区, B₅. 粉末堆积区

一个明显的滑槽(图 15),在 Ⅱ→ 次滑动后, B_{1→}区 共抬高了约 10m,堆积体积约为 8.55×10⁴m³。上部 流通堆积区(B_{1→})主要是 Ⅱ→ 和 Ⅱ→ 的流通通道, 在泥流推涌过程中,滑体表面呈波浪形,其面积为 2.09×10⁴m²,长度约 308m,平均宽度约 67m,平均厚 度约 5m,堆积体积约为 10.45×10⁴m³。

3.2.2.2 铲卷堆积区(B₂)

铲卷堆积区(B₂)位于上部流通堆积区(B₁₋₁)的
两侧,B₁₋₁区右边是 B₂₋₁区,左边是 B₂₋₂区(图 16)在
滑坡发生过程中,对两侧的地貌有铲卷过程





Fig. 17 Engineering geological map of Dangchuan 2[#] landslide
1.示滑坡分区; 2.滑坡分区中的子分区; 3.剖面图和断面图位置;
4.滑坡分区的代码; 5.探孔的位置; 6.被毁坏的房屋和工厂; 7.居民点

(图 3)。在滑坡前, B_{22} 区有一个烟囱,滑坡后,烟囱 被铲走,同时滑动过程中,对沟道的两侧进行铲卷。 B_{14} 区的面积为 0.84×10⁴m²,堆积厚度最深 17.2m, 平均堆积厚度将近 12m,堆积体积约为 10.13× 10^4 m³;左边铲卷区面积为 0.38×10⁴m²,堆积厚度 最深 12.5m,平均堆积厚度将近 8m(图7),堆积体 积约为 3.05×10⁴m³。



图 18 党川 2[#]滑坡主滑纵剖面 1-1⁻(见图 17) Fig. 18 Longitudinal geological profile 1-1⁻ after slide



图 19 党川 2^{*}滑坡滑源区横断面图(剖面 2-2⁻) Fig. 19 Cross-section of the top area along profile 2-2⁻ in Fig. 17



图 20 滑源区的特征 Fig. 20 Characteristics of the top area

3.2.2.3 挤压堆积区(B₃)

挤压堆积区(B_3) 主要为 II -1 和 II -2 滑动后堆 积的结果,根据形成过程和空间位置,将 B_3 分为 B_{34} 区、 B_{32} 区和 B_{33} 区。堆积区整体呈扇形分布, B_{34} 区位于 B_{22} 区右边,是第 II -1 次挤压堆积的结 果,沿 B_{22} 区右边,之第 II -1 次挤压堆积的结 用,面积 0.28×10⁴m²,长度 127m 堆积平均厚度约 6m,堆积体积约为 1.70×10⁴m³; B_{32} 区位于 B_{12} 区左 边,面积约 1.42×10⁴m²,长约 311m,平均厚度约为 5m(图 22) 堆积体积约为 7.09×10⁴m³,主要是第 II -1 次含水率较高的滑体,有一部分是将第 I 次堆 积体的挤压移动 80 多 m 后堆积的结果(图9); B₃₋₃区位于 B₁₋₂区右边,面积约为 0.81×10⁴m²,长约 353m 在滑坡边缘上有少量的粉末堆积,主要是第 Ⅱ -1 次含水率较高的堆积体,有一部分是将第 I 次 堆积体的挤压移动 30 多 m 后堆积的结果,平均厚 度约为 6m (图 22),堆积体积约为 4.87×10⁴m³。挤 压堆积区在堆积过程的,对周围的建筑物破坏程度 最大,毁坏房屋 11 户农家,3 家工厂,破坏了盐集公 路边的电网和通信设备(图 17)。

3.2.2.4 二次堆积区(B₄)

二次堆积区(B_4) 主要是第 II -1 次滑动过程将 第 I 次滑动堆积体挤压移动后,重新堆积的区域。 结合滑前和滑后的影像分析(B_2),工厂水泥柱在 滑动过程中被推移了 40 多米; B_9 中卡车变形和 水泥柱倾倒方向和滑动前后位置的变化,以及堆积 体的颜色和探孔含水率情况,说明第 II -1 次滑动对 I 次滑动的堆积体有一个二次堆积的过程。根据 B_4 区的空间位置,分为 B_{44} 区和 B_{42} 区。 B_{44} 区位于 B_{22} 区的左边,面积 0. 30×10⁴m²,平均堆积厚度 7m, 堆积体积为 2. 09×10⁴m³; B_{42} 区位于 B_{22} 区的右边, 面积 0. 22×10⁴m²,平均堆积厚度 7m,堆积体积为 1. 56×10⁴m³。

3.2.2.5 粉尘堆积区(B₅)

粉尘堆积区(B_5) 是滑坡过程中冲击下游的山体,激起的黄土粉尘,上部主要的滑坡过程中(图23)。 B_5 位于 B_{24} 区的左边,其面积大小为0.58×10⁴m²,粉尘的平均堆积厚度0.8m,堆积体积为0.46×10⁴m³。

4 党川 2^{*} 滑坡滑动成因与机理分析

通过以上对滑坡的地质环境、变形特征、滑坡过



图 22 党川 2[#]滑坡第 II 次后堆积区横断面图 Fig. 22 Cross-section of the deposit area along profile 4-4⁻ after II time slide in Fig. 17



图 23 第二次滑动后激起粉末 Fig. 23 Stirring powder after Ⅱ time

程和滑坡分区进行分析,现将党川2^{*}滑坡的成因机 理归纳如下。

4.1 独特的地形地貌特征

党川2^{*}相对于党川段其他滑坡、焦家崖段、焦 家和磨石沟段黄土滑坡来说,从地形地貌上有以下 特点:(1)临空条件好。1)落差,党川2^{*}所处段台塬 边到下面党川村庄落差有120m,而焦家段落差为 100m 左右,焦家崖段下面为黄河,磨石沟段小支沟 落差仅为70m,磨石沟主沟最大只有120m;2)前缘 开阔,党川段和焦家段类似,临空面下部开阔,而磨 石沟段都在沟谷段,运动距离有限。(2)地形优势。 党川2[#]滑坡相对于党川段其他滑坡,其流通区右侧 是山包,左侧是山脊,有利于泥流流动过程中能量积 累。(3)危害性大。其他段滑坡坡脚没有密集的居 民点,但党川滑坡下方都是村庄,这也是此次滑坡造 成较大危害的重要原因。



4.2 滑坡滑动机理

自 20 世纪 60 年代以来,黑方台台塬长期采用 漫灌方式进行农业灌溉,每年 3 月至 11 月,大量黄 河水通过泵站抽至台塬上灌溉(图 24),年平均灌 溉量近 600×10⁴m³(张茂省,2013),灌溉水是地下 水补给的最重要来源。由于粉质黏土的渗水性差, 地下水在黄土底部富集并沿台塬边渗出,长期灌溉 使地下水平均升幅达 0.27m·a⁻¹(董英等,2013)。 由于台塬边黄土的阻挡作用,地下水只能沿优势通 道向外渗出,当地下水的渗出诱发局部黄土滑塌后, 新的临空面对滑坡后壁产生了卸荷影响,使后方黄 土产生了蠕动,导致底部饱水黄土形成超孔隙水压 力,土体继续蠕动使孔隙水压力逐渐增大,最终使底 部黄土液化引起整体滑动。

4.3 液化运动机制

滑坡第 I 次滑动后,形成新的临空面,黄土土体 产生卸荷变形,使底部饱水黄土层液化区扩大,最终 导致完全液化进而继续产生滑坡。后续两轮滑坡的 含水率有较大差别,通过在滑坡区域内取样,测得了 党川 2[#]滑坡不同区域内土样的干密度及含水率值。

从表1可以看出,中部主要滑坡堆积体的含水 率明显比两侧堆积体高,对应了黄土泥流的高含水 率特性,这与调查访问乡民以及获得第二次滑坡时 的视频影像结论一致。由于高速黄土泥流的强烈冲 击将中间的堆积体挤向两侧,使堆积体两侧的密度 明显大于中间。而中间呈液化状态的饱水黄土泥流 干密度仅1.04g•cm⁻³,饱水容重可达1.65g•cm⁻³。 根据西北地区泥石流计算公式计算,黄土泥流速度 得到黄土解体形成泥流冲向台塬底部后的最初运动 速度可达 27.56m•s⁻¹,为高速泥流,这与滑坡现场 摄录的影像大致吻合。

5 结论与认识

(1)从滑坡发生的时间上来看,党川2[#]滑坡由两次滑动组成,分别发生在4月29日的7点和10点;根据滑动模式和堆积特征分析,第Ⅰ次相对独立,第Ⅱ次分为3轮滑动,共4轮滑动。

(2)第Ⅰ次滑动区域面积较小,变形区域仅在 台塬边较小范围内,滑前长期蠕动变形是第Ⅰ次滑 动发生诱发因素;第Ⅱ次滑动区域面积较大,滑坡 变形区域仅在台塬边较小范围内,地表裂缝较少,滑

表1 不同区域的土样的干密度、含水率和饱和度

 Table 1
 The dry density , moisture content and saturation of the soil sample in different regions

取土地点	干密度 /g•cm ⁻³	深部 1m 处 质量含水率 /%	深部 1m 处 饱和度 S _r /%	孔 隙 比 <i>e</i>
滑源区中部(TK3-13)	0.955	27.35	40.41	1.83
滑源区右侧推挤区(TK5-1)	1.049	7.99	13.71	1.57
剪出口中部(TK3-11)	0.999	16.32	25.88	1.70
剪出口左侧	1.021	9.17	15.06	1.64
剪出口右侧	1.095	7.02	12.93	1.47
堆积体中部(TK3-5)	0.913	29.33	40.46	1.96
堆积体左侧(TK4-4)	1.000	8.72	13.85	1.70
堆积体右侧(TK1-2)	0.997	14.94	23.62	1.71

前且无明显位移变形,底部液化的黄土对台塬黄土 滑坡的运动起了非常重要的作用,该次滑动滑距长、 破坏强,具有突发性。

(3)以前此类滑坡主要发生在台面高程低和黄 土厚的焦家段和磨石沟段,随着地下水的逐渐抬升 开始影响台塬高程较高和黄土厚度较小的地方。党 川段开始发生大规模静态液化型黄土滑坡,并以落 水洞形成滑坡边界,这对其他区段早期识别和监测 预警研究具有重要意义。

(4)灌溉对黑台边坡稳定的影响非常大,由于 灌溉导致的地下水富集使台塬黄土滑坡具有典型的 突发性,仅通过地表位移监测难以提前预警。而今 后黑台台塬长期的灌溉使地下水还将在黄土底部不 断富集,由于底部黄土软化和液化导致的这类黄土 滑坡形成机制仍将持续存在,这类滑坡的治理也将 是今后的重要思考方向。

参考文献

- Dong Y Jia J Zhang M S et al. 2013. An analysis of the inducing effects of irrigation and the responses of loess landslides in Heifangtai area [J]. Geological Bulletin of China 32(6): 893~898.
- Derbyshire E , Mellors T W. 1988. Geological and geotechnical characteristics of some loess and loessic soils from China and Britain A comparison [J]. Engineering Geology 25(2-4): 135~175.
- Huang R Q. 2007. Large-scale landslides and their sliding mechanisms in China since the 20th century[J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering 26(3): 433~454.
- Jin Y L ,Dai F C. 2007. The mechanism of irrigation-induced landslides of loess[J]. Chinese Journal of Geotechnical Engineering ,29 (10): 1493~1499.
- Jin Y L ,Dai F C. 2008. Experimental investigation of static liquefaction of saturated loess[J]. Rock and Soil Mechanics ,29 (12): 3293 ~ 3298.

- Kramer S L , Seed H B. 1988. Initiation of soil liquefaction under static loading conditions [J]. Journal of Geotechnical Engineering , 114 (4): 412~430.
- Liao Q L ,Li X ,Li S D ,et al. 2005. Occurrence , geology and geomogrphy characteristics and origin of Qianjianpiang landslide in three gorges reservoir area and study on ancient landslide criterion [J]. Chinese Journal of Rock Mechanics and Engineering 24(17): 3146~3153.
- Lin X Y ,Li T L ,Zhang Z R ,et al. 2013. Causes of Gaoloucun loess flowslide in Huaxian county , Shaanxi province [J]. Journal of Engineering Geology 21(2): 282~288.
- Liu T S. 1985. Loess and the environment[M]. Beijing: China Ocean Press: 1~481.
- Meng X M ,Derbyshire E. 1998. Landslides and their control in the Chinese Loess Plateau: models and case studies from Gansu Province, China[J]. Geological Society, London, Engineering Geology Special Publications ,15(1): 141~153.
- Peng J B ,Fan Z J ,Wu D ,et al. 2015. Heavy rainfall triggered loessmudstone landslide and subsequent debris flow in Tianshui , China [J]. Engineering Geology ,186: 79~90.
- Poulos S J, Gonzalo C, France J W. 1985. Liquefaction evaluation procedure [J]. Journal of Geotechnical Engineering ,111(6): 772~792.
- Rogers C D F ,Dijkstra T A ,Smalley I J. 1994. Hydroconsolidation and subsidence of loess: Studies from China , Russia , North America and Europe: In memory of Jan Sajgalik [J]. Engineering Geology 37 (2): 83~113.
- Shi J S ,Li B ,Wu S R ,et al. 2013. Mechanism of large-scale slide at edge of loess plateau on north of Weihe river in Baoji urban area , Shaanxi province [J]. Journal of Engineering Geology 21(6): 938~949.
- Sun J Z. 1988. Environmental geology in loess areas of China [J]. Environmental Geology and Water Sciences ,12(1): 49~61.
- Wang G H Sassa K Fukuoka H , et al. 2007. Experimental Study on the Shearing Behavior of Saturated Silty Soils Based on Ring-Shear Tests [J]. Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering ,133(3): 319~333.
- Wang J D. 1992. A mechanism of high-speed loess landslides-saturated loess creeping liquefaction [J]. Geological Review ,38(6): 532 ~ 539.
- Wang J D Xiao S F Zhang Z Y. 2001. The mechanism for movement of irrigation-induced high-speed loess landslide [J]. Journal of Engineering Geology 9(3): 241~246.
- Wang Z R , Wu W J , Zhou Z Q. 2004. Landslide induced by overirrigation in loess platform areas in Gansu Province [J]. The Chinese Journal of Geological Hazard and Control 15(3): 43-46, 54.
- Wu C X ,Xu L ,Dai F C ,et al. 2011. Topographic features and initiation of earth flows on Heifangtai loess plateau [J]. Rock and Soil Mechanics 32(6): 1767~1773.
- Xu L ,Dai F C ,Tu X B ,et al. 2014. Landslides in a loess platform , North-West China [J]. Landslides ,11(6): 993~1005.
- Xu Q ,Huang R Q ,Yin Y P ,et al. 2009. The Jiweishan landslide of June 5 , 2009 in Wulong , Chongqing: characteristics and failure mechanism[J]. Journal of Engineering Geology ,17(4): 433~444.
- Xu Q , Fan X M , Dong X J. 2012. Characteristics and formation

mechanism of a catastrophic rainfall-induced rock avalanche-mud flow in Sichuan , China , 2010[J]. Landslides **9**(1): 143~154.

- Yamamuro J A Lade P V. 1998. Steady-state concepts and static liquefaction of static liquefaction of silty sands [J]. Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering **124**(9): 868~877.
- Yang F ,Chang W ,Wang F W ,et al. 2014. Motion simulation of rapid long run-out loess landslide at Dongfeng in Jingyang , Shaanxi [J]. Journal of Engineering Geology 22(5): 890~895.
- Zhang D X , Wang G H , Luo C Y , et al. 2009. A rapid loess flowslide triggered by irrigation in China [J]. Landslides 6(1): 55~60.
- Zhang F Y ,Wang G H ,Kamai T et al. 2013. Undrained shear behavior of loess saturated with different concentrations of sodium chloride solution [J]. Engineering Geology 155: 69~79.
- Zhuang J Q Peng J B. 2014. A coupled slope cutting—A prolonged rainfall– induced loess landslide: a 17 October 2011 case study [J]. Bulletin of Engineering Geology and the Environment 73(4): 997~1011.
- Zhang M S. 2013. Formation mechanism as well as prevention and controlling techniques of loess geo-hazards in irrigated areas: A case study of Heifangtai immigration area in the Three Gorges Reservoir of the Yellow River[J]. Geological Bulletin of China 32(6): 833~839.
- 董英, 贾俊, 张茂省, 等. 2013. 甘肃永靖黑方台地区灌溉诱发作用与 黄土滑坡响应[J]. 地质通报 32(6): 893~898.
- 黄润秋.2007.20世纪以来中国的大型滑坡及其发生机制[J]. 岩石 力学与工程学报 26(3):433~454.
- 金艳丽 戴福初. 2007. 灌溉诱发黄土滑坡机理研究[J]. 岩土工程学报 29(10): 1493~1499.
- 金艳丽 戴福初. 2008. 饱和黄土的静态液化特性试验研究[J]. 岩土 力学 **29**(12): 3293~3298.
- 廖秋林 李晓 李守定 等. 2005. 三峡库区千将坪滑坡的发生、地质 地貌特征、成因及滑坡判据研究[J]. 岩石力学与工程学报 ,24 (17): 3146~3153.
- 蔺晓燕 李同录 涨子然 ,等. 2013. 陕西华县高楼村黄土滑坡-泥流的成因分析[J]. 工程地质学报 21(2): 282~288.
- 刘东生. 1985. 黄土与环境[M]. 北京: 中国海洋出版社: 1~481.
- 石菊松 李滨 吴树仁 等. 2013. 宝鸡渭河北岸黄土塬边大型滑坡成 因机制研究[J]. 工程地质学报 **21**(6): 938~949.
- 王家鼎. 1992. 高速黄土滑坡的一种机理——饱和黄土蠕动液 化[J]. 地质论评 **38**(6): 532~539.
- 王家鼎,肖树芳,张倬元. 2001. 灌溉诱发高速黄土滑坡的运动机 理[J]. 工程地质学报 9(3): 241~246.
- 王志荣,吴玮江,周自强. 2004. 甘肃黄土台塬区农业过量灌溉引起 的滑坡灾害[J]. 中国地质灾害与防治学报,15(3): 43~46,54.
- 武彩霞,许领 戴福初 等. 2011. 黑方台黄土泥流滑坡及发生机制研 究[J]. 岩土力学 32(6): 1767~1773.
- 许强,黄润秋,殷跃平,等.2009.2009年6•5重庆武隆鸡尾山崩滑灾 害基本特征与成因机理初步研究[J].工程地质学报,17(4): 433~444.
- 杨璠 ,常维 ,汪发武 ,等. 2014. 陕西泾阳东风高速远程黄土滑坡运动 过程的模拟 [J]. 工程地质学报 **22**(5): 890~895.
- 张茂省. 2013. 引水灌区黄土地质灾害成因机制与防控技术——以 黄河三峡库区甘肃黑方台移民灌区为例[J]. 地质通报 32(6): 833~839.