综放沿空留巷围岩变形特征的试验研究*

张东升1 茅献彪2 马文顶1

(1中国矿业大学能源科学与工程学院 徐州 221008) (2中国矿业大学理学院 徐州 221008)

摘要 掌握综放沿空留巷围岩变形规律是进行沿空留巷合理支护设计的关键之一。采用相似材料模拟试验方法,对 沿空留巷老顶破断位置与形状、不同支护方式对顶板活动的影响以及相关的巷旁充填技术参数进行了初步研究。

关键词 沿空留巷,巷旁充填,模拟试验

分类号 T	D 313 ⁺ .1	文献标识码	А	文章编号	1000-6915(2002)03-0331-04
--------------	-----------------------	-------	---	------	---------------------------

1 引 言

综采放顶煤开采是我国煤矿实现高产高效并具 有国际领先水平的一项煤炭生产技术,其中有关的 岩石力学问题已引起越来越多的学者的关注^[1~6]。 随着综放工作面开采强度的不断增大,工作面瓦斯 超限问题日益突出,而采用综放沿空留巷技术,实 现工作面"Y"型通风,是解决上述难题的一条重 要技术途径。综放沿空留巷技术目前在世界范围内 尚属空白,开发此项技术的基础是要全面掌握综放 沿空留巷围岩变形规律,尤其是要研究清楚老顶断 裂的形状和位置,以及巷内支护和巷旁充填对顶板 稳定性的影响。为此,针对潞安矿务局常村煤矿 S₂₆ 综放工作面的煤层具体条件,进行了相似材料模拟 试验^[7]。

2 模拟方案设计

由于常村煤矿采掘安排限制,综放沿空留巷第 一次现场工业性试验需安排在 S₂₋₆工作面运输顺槽 内进行,该巷道现为工字钢梯形棚架支护。因此, 模拟方案需设计 2 个,一个要针对 S₂₋₆工作面现在 的工字钢梯形棚架支护,另一个可针对第一次支护 就采用锚杆支护。常村煤矿 S₂₋₆工作面采深为 310~ 335 m,主采 3 号煤层;煤层厚度为 6.07 m,采煤 高度为 2.8 m;直接顶为粉砂岩,厚度为 2.64 m; 老顶为中细砂岩,厚度为 6.56 m;直接底为细砂岩,厚度为 3.59 m。

模拟试验方案 1,即模型 1:上区段工作面运输顺槽为梯形断面,顶宽为 4.0 m,底宽为 4.6 m, 高为 2.8 m,原为工字钢梯形棚支护。沿空留巷前 改为锚杆加锚索支护,留巷时采空侧进行 2.0 m 宽 的巷旁充填。锚杆为 ¢ 22 mm 螺纹钢锚杆,顶板有 6 根锚杆,其中角锚杆长为 2.6 m,其他锚杆长为 2.4 m,锚杆间距为 800 mm;每帮有 4 根锚杆,长 为 2.4 m,间距为 800 mm,锚杆排距为 800 mm; 在巷道顶板两角各布置锚索 1 根,长为 7.5 m,锚 索排距为 4 000 mm,与锚杆交错布置。

模拟试验方案二,即模型 2:上区段工作面运 输顺槽为矩形断面,宽为 4.5 m,高为 2.8 m,采用 锚杆加锚索支护。沿空留巷时,在采空侧进行 2.5 m 宽的巷旁充填。锚杆为 ¢ 22 mm 螺纹钢锚杆,锚杆 与锚索布置同模型 1。

模拟试验在中国矿业大学岩控中心平面应变 模型架上进行,模型架的几何尺寸为:长×宽×高 = 3.2 m×0.4 m×1.85 m。根据巷道几何尺寸和采深 情况,模拟试验的几何比定为 1:25。模型的几何 状态、加载系统、巷道布置、测点布置情况见图 1。

充填带的抗压强度在模型 1 中取 σ_c = 4 MPa, 在模型 2 中取 σ_c = 6 MPa。模拟顶底板岩层时,采 用砂子为骨料,以碳酸钙、石膏为胶结料。模拟煤 层时在上述相似材料中加一定比例的粉煤灰。以岩 石的抗压强度为主要相似基准,满足强度相似和外

²⁰⁰⁰年6月9日收到初稿,2000年7月28日收到修改稿。

^{*} 国家自然科学基金重点项目(59734090)和国家技术创新资助项目。

作者 张东升 简介: 男, 33岁, 1988 年毕业于中国矿业大学采矿工程系采矿专业,现为博士、副教授,主要从事岩石力学在采矿中的应用及矿山 开采系统工程方面的研究工作。



Fig.1 Layout of model design

力相似^[6]。根据相似比而换算得到的具体几何和强度参数见表 1,试验加载控制系统如图 2 所示。

쿡	€1	模拟顶底板岩层的原型参数与模型参数
Table 1	Pa	cameters of prototype and model for simulating
	ro	of and floor rocks

- 世	实际厚度	模型厚度	原岩抗压强度	模拟强度
白広	/ m	/cm	/MPa	/kPa
粉砂岩	14.67	58.86	$60{\sim}80$	1 530
中细砂岩	6.56	26.24	80~90	2 300
粉砂岩	2.64	10.56	$60{\sim}70$	1 530
3 号煤	6.07	24.28	20~30	440
细砂岩	3.59	14.36	$50{\sim}60$	1 480
粉砂岩	4.35	17.40	$60 \sim 80$	1 530
粉砂岩	8.12	32.48	$60{\sim}80$	1 530



图 2 试验加载控制系统 Fig.2 Controlling system for test loading

模拟锚杆采用 φ 1.5 mm、拉断力为 55 N 的铝 丝,模拟锚杆的拉伸(*P*-Δ)特性如图 3 所示。模拟 锚索采用 φ 1.8 mm、拉断力为 65 N 的铝丝,模拟锚 索的拉伸(*P*-Δ)特性如图 4 所示。

3 模拟试验

3.1 模型1试验

针对模拟试验方案 1,即模型 1,首先将模型按 设计要求铺好,待干燥以后,按照巷道的位置和尺



图 3 Ø 1.5 mm 模拟锚杆受拉特性

Fig.3 The curve of $P-\Delta$ for $\phi 1.5$ mm bolt of model test





寸开挖上区段的运输平巷,并对其用工字钢进行支 护。然后合上模型模板进行第一次加载,载荷的量 级为原始应力水平,稳定一段时间后,打开模型的 前模板,开始对巷道进行二次支护,二次支护的形 式是用锚杆加锚索代替工字钢梯形棚。每断面打锚 杆 12 根,其中煤壁帮 4 根,顶角各 1 根,顶板上 6 根,按照锚杆的排距 800 mm 计,模拟巷道共打 150 根锚杆。锚索是在铺模型时预埋进去,共 4 根。再 干燥后,在模型的右侧进行上区段工作面的开采。 回采时,在运输平巷的采空区一侧上方留设 7.5 m 的顶煤不放,并在巷道的采空侧留设的顶煤下进行 巷旁充填,充填带宽度为 2.0 m。

二次加载时,首先在垂直应力方向加到原始应 力水平状态,即在模型上方应力为 0.21 MPa,换算 成试验台的控制压力为 2.9 MPa。水平方向的应力 为垂直方向的三分之一,也由加载台加压控制。根 据模型 1 所定的应力集中系数再对模型进行模拟开 采加载,即试验台的控制压力为 8.6 MPa。加载步 骤为:第一步加载至原始应力状态,载荷量级 *n* 为 1,2,2.9 MPa。第二步模拟峰值应力开始加载,如 图 1 所示,从右边的第三个千斤顶开始依次向前推 进,载荷量级 *n* 为 4,5,6,8.6 MPa。每加载一次, 等待 0.5 h 后测量一次巷道的变形。 巷道围岩变形状况如图 5(a)所示。巷道的变形 (两帮收敛 U,顶底板收敛 V)随加载量级 n 的变化 如图 6(a)所示。在此模型中,沿空所留巷道的两帮 移近量为 19.8 mm、顶底平均移近量为 11.6 mm, 且巷道顶板下沉不均匀,靠近采空区一侧的下沉量 较大,两侧差值为 14 mm。



(b) 模型 2图 5 沿空所留巷道及充填带的破坏状况Fig.5 Breakage state of gob-side roadway and filled zone





3.2 模型 2 试验

铺模型的过程均同模型 1。干燥后,开始开挖

巷道,然后打锚杆,每断面 13 根,其中煤壁帮 4 根,顶角各 1 根,顶板上 7 根。巷道长 400 mm,相当于实际 10 m 的巷道长度,按照锚杆的排距 800 mm 计,模拟巷道共打 160 根锚杆。锚索是在铺模型时预埋进去,共4 根。再干燥后,在模型的左侧进行上区段工作面的开采。回采时,在运输平巷的采空区一侧上方留设 7.5 m 的顶煤不放,并在巷道的采空侧留设的顶煤下进行巷旁充填,充填带宽度为 2.5 m。模型加载过程和巷道位移测量方法同模型 1。

经过试验,所留巷道和充填带均保持较完好的 状态,试验后,巷道及充填带的状况如图 5(b)所示。 在此模型中,巷道的两帮移近量为 1.24 mm,顶底 移近量为 4.2 mm,巷道内顶板下沉不均匀,靠采空 侧的下沉量较大,差值为 2.4 mm。巷道的变形(两 帮收敛 U,顶底板收敛 V)随加载量级 n 的变化如图 6(b)所示。

4 模拟结果分析

针对模型1和模型2试验结果,对比分析如下: (1) 老顶断裂线位置

由模型1和模型2试验结果可知,老顶破断的 块度和结构形态变化不大,但老顶的断裂线位置却 不同,其与沿空留巷的维护状况及围岩的稳定性有 很大关系。模型1中的巷道,由于原始支护为棚架 支护,围岩已经有一定范围的松动,巷道煤帮侧的 支承应力峰值已向煤层深部转移,虽然在沿巷前巷 道围岩已用锚杆(索)加固,但在受到采动及工作面 周期来压影响时,老顶断裂线仍位于留巷实体煤一 侧内,即基本上沿煤体松动区的边界。模型2中的 巷道在掘进时,就用锚杆(索)网联合支护,以提高 围岩(尤其是煤帮)的强度,并充分发挥顶板岩层的 自承能力。在留巷时,加大充填材料的强度和充填 体宽度,则老顶在充填体采空区侧被切断,并产生 滑动失稳。

(2) 充填体强度对顶板破断的影响

由模型2可知,当充填体强度为4 MPa,宽度 为2.0 m时,能切断顶煤和直接顶,但切断老顶, 充填体变形较大。而当充填体强度为6 MPa,宽度 为2.5 m时,则顶煤、直接顶及老顶都被切断,有 利于沿空留巷围岩的稳定。

(3) 工作面端头放煤对顶板稳定性的影响

模型1中充填体破坏较为严重的一个主要原因 就是工作面端头只有4架支架不放顶煤,因而老顶 回转下沉量较大,不利于老顶尽快形成平衡结构和 充填体的稳定。两个模型结果表明,端头不放顶煤 支架应定为 6~7架,可保证老顶断裂后很快触矸自 稳。

(4) 沿空留巷围岩变形特征

综放开采沿空留巷处于采场支承压力降低区, 其承受的压力来自上方顶煤和直接顶的自重,以及 采空区老顶回转引起的压力。综放沿空留巷围岩, 由于承受两次采动压力的影响,故从巷道成形到上 下工作面开采结束这一过程,巷道围岩的变形较大。 在留巷后,巷道的顶板下沉量较大,且下沉不均匀, 靠采空区一侧的顶板下沉量较实体煤一侧大。对于 棚架巷道沿空留巷来说,两帮变形较大,由于煤体 较破碎,故采用锚杆(索)网联合加固极为必要,可 有效地控制煤帮的大变形。巷内锚杆和锚索的支护 作用主要是防止顶煤的离层、错位以及局部冒顶, 联合巷旁充填保持顶板的稳定。

(5) 顶板活动对充填体的作用

随着综放工作面的推进,沿空留巷老顶的破断 与下沉是不可抗拒的,其变形量需由直接顶、顶煤、 充填体及底板共同承担。采空侧的充填带要适应"给 定变形"^[5]的特点,既要有一定的强度,又要有一 定的抗变形能力。从试验结果看,模型1中的充填 体纵向变形率达到22%,超过了充填体的抗变形能 力,据此,充填带宽度须低于2.5 m,充填材料的 抗压强度不能低于4 MPa。

5 主要结论

(1) 综放沿空留巷的不同支护方式可影响老顶 的破断线位置。留巷前对巷道预锚固,有利于沿空 留巷的顶板稳定。

(2) 充填体强度对顶板破断影响较大。充填体 强度越大,越易切断顶板,从而更易保证沿空留巷 的围岩稳定。

(3) 综放工作面端头合理的不放顶煤距离,可 使老顶断裂后很快触矸自稳,有利于充填体及顶板 的稳定。

(4) 采用锚索联合支护,可有效地控制综放沿 空留巷围岩的大变形。

(5) 巷旁充填体既要有一定的强度,又要有一 定的抗变形能力。

参考文献

- 陈忠辉,谢和平.综放采场支承压力分析的损伤力学分析[J]. 岩石 力学与工程学报,2000,19(4):436~439
- 2 曹胜根,钱鸣高,缪协兴等.综放开采端面顶板稳定性的数值模拟 研究[J]. 岩石力学与工程学报,2000,19(4):472~475
- 3 李树刚,钱鸣高,石平五.综放开采覆岩离层裂隙变化及空隙渗流 特性研究[J].岩石力学与工程学报,2000,19(5):604~607
- 4 王卫军,侯朝炯,熊仁软.急倾斜煤层放顶煤分段高度的合理确 定[J]. 岩石力学与工程学报,2001,20(3):355~358
- 5 白义如,白世伟,靳钟铭等.特厚煤层分层放顶煤相似材料模拟试 验研究[J]. 岩石力学与工程学报,2001,20(3):365~369
- 6 钱鸣高,何富连.再论采场矿山压力理论[J].中国矿业大学学报, 1994,23(3):1~9
- 7 顾大钊. 相似材料和相似模型[M]. 徐州: 中国矿业大学出版社, 1995, 6~56

TESTING STUDY ON DEFORMATION FEATURES OF SURROUNDING ROCKS OF GOB-SIDE ENTRY RETAINING IN FULLY-MECHANIZED COAL FACE WITH TOP-COAL CAVING

Zhang Dongsheng¹, Mao Xianbiao², Ma Wending¹

(¹School of Energy Resources and Engineering, China University of Mining and Technology, Xuzhou 221008 China) (²School of Sciences, China University of Mining and Technology, Xuzhou 221008 China)

Abstract The technique of gob-side entry retaining in fully-mechanized coal face with top-coal caving is the key measure with which the Y type ventilation manner can be used to solve the problem of face gas accumulation. According to the given conditions of Changchun Coal Mine, Luan Bureau, the equivalent material simulation testing is made, and the broken situation and shape of main roof, the influence of different support on roof activity are analysed. The study results provide scientific basis for the determination of the support of gob-side entry and the parameters of roadside filling.

Key words gob-side entry retaining, roadside filling, simulation testing