综放工作面混凝土柔模工艺 沿空留巷技术应用研究

王 龙

(山西兰花科技创业股份有限公司大阳煤矿分公司)

摘要:综采放顶煤沿空留巷采动影响范围大、顶板活动时间久、动压影响剧烈、应力集中系 数高, 巷道极易变形失稳, 维护困难。本文结合大阳煤矿3405工作面的具体条件, 提出了混凝土 充填构筑柔摸工艺,针对性地采用了高预应力、高强度锚杆(索)作为巷内基本支护,单体液压支 柱配套铰接顶梁加强支护和柔摸混凝土充填体预应力承载结构,有效地控制了沿空留巷围岩变 形。上述研究成果在工程实践中得到了成功应用,并创造了良好的社会技术效益,对其它类似条 件巷道充填沿空留巷提供了一定的理论指导。

关键词:综放工作面;沿空留巷;柔摸混凝土墙充填

0 引言

综采放顶煤沿空留巷由于采高较大且需要经历 2次采动高应力作用,巷道围岩应力集中系数高,围 岩采动损伤严重,松动区和塑性强化区范围明显增 大,巷道极易变形失稳,维护十分困难。但随着矿井 现代化、机械化、生产集约程度的提高,设备功率尺 寸的加大,回采巷道断面的布置要求也越来越高,留 巷长度往往超过千米,受两次采动高应力影响,留巷

断面收缩严重,无法满足通风和瓦斯抽采的空间要 求,在支护强度不匹配的情况下甚至会发生变形失 稳,留巷围岩稳定控制对实施无煤柱连续开采以及 煤与瓦斯共采的制约变得愈加突出,合理解决复杂 顶板条件下综放沿空留巷空间维护难题,是解决煤、 气绿色开采缓解现场生产迫切需要和技术实施难度 较大矛盾的关键所在。

1 工程概况

3405 综放工作面采用"Y"型通风系统,两进一回。在3405 工作面轨道顺槽进行沿空留巷,将胶带顺槽作为工作面主进风巷,轨道顺槽作为副进风巷,通过留巷和回风顺槽回风,形成3405 工作面Y型通风系统,消除上隅角瓦斯超限威胁,保证工作面安全高效生产。采煤工作面直接顶为灰黑色泥岩,局部有粗粉砂岩,中上部有小煤层,厚3.66m。根据原煤炭工业部颁发的缓倾斜煤层顶板分类方案,采煤工作面直接顶类别按期在开采过程中的表现分为4类,其中1类又分为两个压类,根据直接顶分类指标,3405 工作面直接顶为中等稳定顶板。

基本顶为深灰色细砂岩,硅钙质胶结,局部含大量白云母片,有时含炭质条带,厚7.6m,初次(周期)来压明显。根据已采工作面情况,当煤层被采后,直接顶呈悬臂梁状态,能悬露一定时间,随支架前移,能够顺利垮落,直接顶初次垮落步距约为20m。当直接顶垮落后,基本顶悬露一定距离后呈周期性断裂下沉,其作用力主要作用在前方煤壁上和采空区直接顶垮落岩石上,只有少部分作用力通过直接顶作用于支架上,其初次来压步距约为30m-35m,周期来压步距为13m-20m。因此,支架主要支撑直接顶自重,在周期来压期间支撑基本顶通过直接顶作用于支架上的部分作用力,其合力按6-8倍采高计算直接顶岩石自重。

2 巷道支护方式分析

原支护采用直径为20mm,长度为2.4m的高强高强度螺纹钢锚杆的锚固力大于18T锚杆支护。帮锚杆采用与顶板锚杆相同材料进行支护,该锚杆可适应沿空留巷围岩大变形的要求;锚索采用直径22mm,长度5300mm,1×19股高强度低松弛预应力钢绞线,采用特制钢筋梯子梁及金属网护顶。

2.1胶带顺槽超前支护

胶带顺槽超前支护采用4.2m的π形梁加单体 柱加强支护,分别在距工作面煤帮侧和保安煤柱侧 600mm处支设单体柱,距工作面煤帮侧单体柱1.6m 处支设单体柱,每根π形梁下执行"一梁三柱",支柱 排距 0.9m(±100mm),超前单体柱"横成列、竖成 行"偏差不超过±100mm。遇到顶板破碎时必须密 集支护,有片帮现象时必须背好帮,行人侧宽度不小 于0.8m,高度不小于1.8m。过破碎机处无法支设 "一梁三柱"时,采用"一梁两柱"配合抬棚支护。超 前支护用DW35-300/110X型单体柱支护,分别由三 个生产班进行支护,超前支护距离要保证每班不少 于40m(距工作面煤壁),超前支护内浮煤必须清净, 所有支护的单体柱(柱经110mm)初撑力不小于 90KN(9.4MPa),每根单体柱必须支护在底板完好, 若底板不好时需穿铁柱鞋(煤帮往里的不穿铁柱 鞋),所有单体柱必须挂防倒链(每根单体柱"柱顶相 连"且"连锁有效")、π形梁必须设有防掉保护,超前 支护内所有锚索加锚索防射装置。

2.2轨道顺槽超前支护

- (1)轨道顺槽超前支护采用3.8m和1.6m的π形梁加单体柱组合加强支护,3.8m的π形梁下执行"一梁三柱",单体柱打在距非采侧煤帮0.8m、1.8m和3.6m的位置;1.6m的π形梁下执行"一梁两柱",单体柱打在距回采侧煤帮0.6m、1.4m的位置。所有单体柱"横成列、竖成行",偏差不超过±100m。
- (2)遇到顶板破碎时必须密集支护,有片帮现象时必须背好帮,行人侧宽度不小于0.8m,高度不小于1.8m,超前支护分别由三个生产班进行支护,3405轨道顺槽超前支护距离要保证每班不少于50m(距工作面煤壁),采用DW35-300/110X型单体柱支护,超前支护内浮煤必须清净,所有支护的单体柱(柱经110mm)初撑力不小于90KN(9.4MPa),每根

单体柱必须支护在底板完好,所有单体柱必须挂防 倒链(每根单体柱"柱顶相连""连锁有效")、π形梁 必须设有防掉保护,超前支护内所有锚索加锚索防 射装置。

(3)对轨道巷保安煤柱侧煤帮进行锚索补强支 护,锚索与原巷道使用锚索统一,规格为:直径 22mm,长度5300mm,1×19股高强度低松弛预应力 钢绞线。

锚索补强支护示意如图1所示:

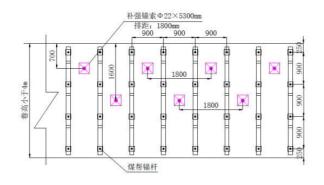


图 1 锚索补强支护示意图

3 沿空留巷支护方式

3.1轨道顺槽留巷后顶板支护

(1)轨道顺槽留巷后顶板支护:机尾过渡架侧面 及留巷后顶板采用一梁三柱的方式进行支护,单体 柱型号为DW35-300/110X,π型梁为3800mm,在距 留巷墙体600mm处和距保安煤柱600mm处各支设 单体柱,在所支设2根单体柱中间再支设1根单体 柱,中间支设的单体柱分别距两侧单体柱1550mm; π型梁排距为900mm±100mm, 留巷支护长度不少 于120m,具体见图2。

(2)后端头3架不放顶煤,排尾过渡支架上铺双 层金属顶网(规格为8m×1.05m),用来维护后溜机 尾的工作空间,和巷道超前支护顶网搭接好,并且顶 梁前端网下垂梁沿不小于800mm,便于下一循环挂 网时的联接,铺金属顶网时,长边双层搭接,短边与 巷道顶网搭接不少于500mm,用联网丝联好,每米 不少于5扣,每扣扭结不少于3圈,所有单体柱和π 型梁必须设有防掉、防倒保护。随着循环的推进,将 影响采煤机即将割煤的工作面侧的单体柱逐根回 掉,严禁超前回撤,造成三角区的片帮冒顶。

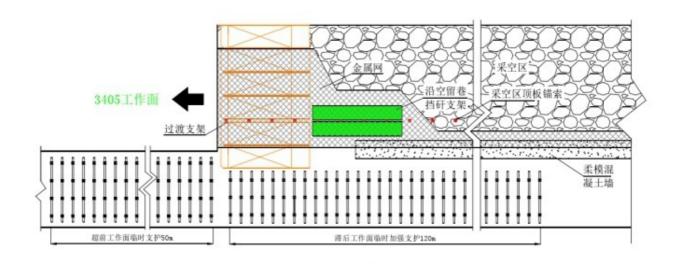


图 2 沿空留巷临时加强支护平面示意图

(3)充填区域顶板维护

根据生产地质条件,顶板稳定性较差,为了保证 沿空留巷充填工作的顺利进行,防止顶板离层、冒落 及向上传递支护阻力,保持充填体上方顶板完整与 稳定及其重要。根据庄矿3405工作面生产地质条 件,为缓解顶板回转下沉,防止顶板在充填材料凝结 固化期间对巷旁支护结构造成的压破坏,需要对充 填体上部区域的顶板进行支撑。具体支护方案见图 3。

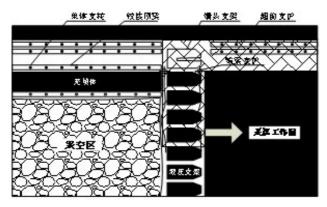


图3 充填区域顶板支护布置示意图

(4)充填体参数设计

3405工作面留巷宽度为4.4m。在一级顶板区 巷旁支护宽度为1.5m,在二级顶板区和超高区巷旁 支护参数需进行加强。

锚栓杆体选用 Φ22×1.65m 的 500 号高强螺纹 钢,锚栓杆体两端都设有丝扣,每端丝扣长度不小于 150mm:杆体两端各配一套高强度托板、调心球形垫 和尼龙垫圈, 托板采用 150mm×150mm×12mm 拱 形高强度托盘:墙体成型3d后,在留巷内通过扭矩扳 手给锚栓施加300N.m的预紧扭矩,锚栓的间排距为 $700 \text{mm} \times 750 \text{mm}_{\odot}$

待浇筑空间采用沿空留巷挡矸支架进行围护, 该支架为两架一组迈步自移式,支护强度不小于 1.2MPa, 巷旁充填每天根据工作面推进度, 按 3m 或 4m 步距充填,最大步距不超过5m。

在超前工作面 50m 和滞后工作面 120m 范围内 进行临时加强支护,滞后工作面采用一梁三柱临时 加强支护,棚距都为0.9m,在二级顶板区域棚距缩 至 0.8m。单体柱的型号为 DW35-300/110X,滞后 π 型梁长 3.8m。

根据该工作面生产地质条件,充填体强度无法 阻止前期直接顶的旋转下沉,故采用分层充填承载 机制,充分发挥墙体的"让-抗"协调承载性能。其 次,直接顶垮落难以充满采空区,按切顶型巷旁支护 设计,切断下位基本顶所需的支护阻力为5.04MPa, 因此,砂浆中水泥与砂子的配比为1:1,巷旁支护用 C40混凝土使用42.5普通硅酸盐水泥,C50混凝土使 用52.5普通硅酸盐水泥,充填体凝固后一天强度实 验室测试为5.5MPa, 3 天强度7.5MPa, 7 天强度 9.2MPa,可满足切顶要求。根据工作面推进速度,1d 充填一次,每次充填3m,充填体尺寸宽×高为: 1.5m×3m, 充填墙体为水泥材料, 抗压强度较大, 抗 拉能力较差,为进一步增加充填体的稳定性和抗变 形性,在充填体内预先插入充填体预应力承载结构, 其示意图见图4所示。

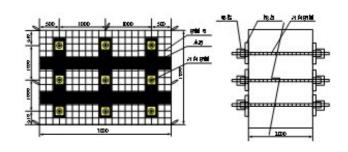


图 4 充填墙体加固示意图

留巷矿压观测效果分析

4.1充填体变形

柔模墙体变形是其与围岩相互作用关系的反 映,墙体自身要历经两次强采动影响,为保证在下区 段工作面回采时能够正常使用,首次开采扰动的稳 定性尤为重要。留巷期间充填墙体的变形曲线如图 5所示,可见充填体变形速度出现2次峰值,说明基 本顶沿充填体外再次破断,破断后形成砌体梁结构, 围岩迅速趋于稳定,可将充填体变形分为4个阶段。

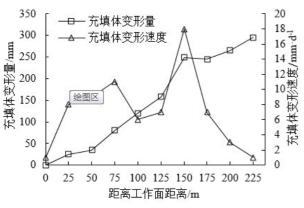


图 5 充填墙体变形特征

第1阶段:0~25m内充填体构筑还未承受较大 的载荷,但墙体自身具有较大的初阻力,其变形量较 小,变形速度快速增加。

第2阶段:25~110m内上覆岩层活动加剧,充填 体变形量占其总变形量的84.7%。在基本顶形成结 构发生2次破断的过程中,充填体承受载荷增加,变 形加剧,在此阶段内其纵向变形速度有2个峰值,该 阶段充填体的纵向变形量是留巷稳定后总变形量的 主要组成部分。

第3阶段:110~155m,应力远离工作面后方之 后,围岩采动损伤严重,基本处于运动终止状态。充 填体与顶板的相互作用已基本近似稳定,充填体的 纵向变形速度趋近于零,变形量随还会增加,但增幅 明显低于上一阶段。

第4阶段:155m以后充填墙体的变形逐渐趋于 稳定,变形速度为0~0.3mm/d,充填体的变形量为 289.5mm, 压缩率为7.3%, 未达到巷旁充填墙体材料 的最大承载能力,满足二次回采的需要。

4.2 留巷围岩变形

由于围岩与充填墙体存在支护与被支护的关 系,两者是互相制约协调运动的,其变形规律基本相 似,但在某些细节上其巷旁支护与围岩变形仍旧存 在一定的差异,围岩变形见图6。

- (1)两帮移近量以实体煤帮为主。留巷稳定后, 两帮移近量为661mm,其中实体煤帮水平位移达 486.5mm,占两帮移近量的73.6%。巷道围岩变形稳 定后,实煤体侧顶板与充填体侧顶板下沉量分别达 到了291.2mm和335.9mm。
- (2)与充填体变形速度相比,在基本顶第1次破 断时,实体煤帮承载能力较好;在基本顶第2次破断 时,实煤体帮承载能力下降,其变形速度明显增大, 峰值为37.5mm/d,比充填体变形速度快。

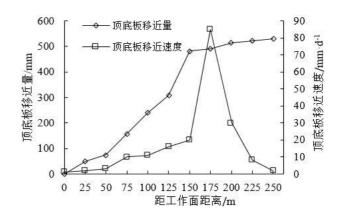
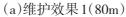


图6 顶底板变形特征

4.3 沿空留巷维护状况

图7为沿空留巷施工及巷道维护情况的现场照 片。从图中可以看出,混凝土柔模浇筑效果好,采用 预应力充填体承载结构接顶效果好,充填体及时承 载,除底鼓量比较大之外,留巷效果达到了预期目 的,取得了满意的效果。







(b)维护效果2(100m)

图7 沿空留巷施工及巷道维护实景

综上,巷内基本支护(高强锚杆索支护系统)与加强支护(单体液压支柱配合铰接顶梁)配合混凝土 柔摸充填体预应力承载加固结构,有效维护了沿空 留巷作业空间,留巷围岩稳定性较好。

5 结论

- (1)使用内基本支护(高强度锚杆索支护系统)加强支护(单体液压支柱配套铰接顶梁)配合混凝土充填构筑柔模巷旁支护及充填体预应力承载,该方法支护时顶底板与两帮最大变形量分别为580mm和600mm,巷旁充填墙体有效的适应并控制了留巷顶板活动。
- (2)结合大阳矿混凝土充填构筑柔模工艺沿空留巷矿压观测结果,将采动留巷阶段充填墙体变形分为四个变形阶段,巷道围岩变形以底鼓与实体煤帮变形为主。
- (3)混凝土柔模墙体有效的适应并控制了留巷 顶板活动,留巷空间能够满足生产需求,为其它复杂 顶板条件下综采放顶煤沿空留巷稳定控制技术的推 广提供了一定的理论指导。

参考文献:

[1]杨朋,华心祝.深井大断面沿空留巷底板裂隙分形特征动态演化规律试验研究[J],岩土力学,2017,38(1):351-358.

[2]余明高,李龙飞,褚廷湘,等.瓦斯抽采下沿空留巷工作面采空区漏风机制研究[J],安全与环境学报,2016,16(2):108-113.

[3]康红普,姜鹏飞,蔡嘉芳.锚杆支护应力场测试与分析[J].煤炭学报,2014,39(8):1521-1529.

[4]何团,黄志增,李春睿,等.特厚煤层综放工作面侧向煤体应力时空演化特征[J].采矿与安全工程学报,2018,35(1):100-105.

[5]和树栋,张轶,刘威.沿空留巷技术研究现状与展望 [J].现代矿业,2016,3(3):6-10.

[6]李胜,李军文,范超君,等.综放沿空留巷顶板下沉规律与控制[J].煤炭学报,2015,40(9):1989-1994.