一、解释概念: (每题 4 分, 共 20 分)
1. 大地水准面
2. 高差闭合差
3. 测量工作的基本原则
4. 系统误差
5. 视差
二、填空: (每空1分,共10分)
1. 测量基本工作是。
2误差小误差出现的机会比大误差多。
3. 高程控制测量就是。
4. 地形图分幅方法有。种。
5. 现行国家高程基准为。
6. 地球曲率对影响最小,次之,对影响最大。
7. 消除视差的方法是。
8. 最或然值是。
三、简答题(35分)
1. 解释比例尺的精度及意义。(7分)
2. 经纬仪正常工作应满足的几何条件(8分)
3. 经纬仪测地形图的主要步骤。(8分)
4. 平面点位测设的方法及适用条件。(6分)
5. 钢尺精确量距的主要步骤及计算公式。(6)
四、计算题(35分)
1. 某水准路线各测段高差的观测值及中误差分别为 h1=18. 316m±5mm,
h2=8.171m±4mm, h3=-6.625m±3mm, 试求总的高差及其中误差。(5分)
2、如图所示,测量某附合导线的成果如下,已知各角精度相同,计算各点的坐标
要求简要写出简要的计算步骤并完成下表。(20分)

点		改正数	改正鱼	坐标方位角	距离 D	增量ì	算值	改正后	5増量	坐标	值	点
号	The state of the s	ДШЖ	以止用	а	/m	Δ <i>x</i> /m	Δ <i>y</i> /m	Δ <i>x</i> /m	Δ <i>y</i> /m	x/m	y/m	号
1	2	3	4=2+3	5	6	7	8	9	10	11	12	13
A				108° 27' 18″								A
В	135° 49'11″				125. 36					1 536.86	<u>837. 54</u>	В
1	223° 51'08″											
												1
C	289° 18'15″				116. 44					1 555.10	1060. 80	С
D				217° 25'12″								П
Σ												П

3. 完成表格。(10分)

点号	距离 /km	测站 粉	实测高差	改正数 /mm	改正后高差 /m	高程/m	点号	备注
1	2	3	4	5	6	7	8	9
BM	1.0	8	+1.575			65.376	BM.A	
1							1	
	1.2	12	+2.036					_
2		1.1	1 7 40				2	
3	1.4	14	-1.742				3	_
	2.2	16	+1.446					
вм.в						68.623	BM.B	
Σ								
辅助								,
计算								

- 一、解释概念: (20分)
- 1. 大地水准面: 人们设想以一个静止不动的海水面延伸穿越陆地, 形成一个闭合的 曲面包围了整个地球,这个闭合曲面称为水准面,和平均海水面重合的水准面为大 地水准面。(4分)
- 2. 高差闭合差: 在水准路线上实测高差和高差理论值之差值为高差闭合差。(4分)
- 3. 测量工作的基本原则:从高级到低级,整体到局部,先控制后碎部的原则;前一步 工作未作检核不进行下一步工作的原则. (4分)
- 4. 系统误差: 测量过程中分布有一定的规律性或大小不变的误差为系统误差。(4分)
- 5. 视差: 当像没成在十字丝的平面上时,眼睛在目镜出上下移动会发现尺上的读数 也会随之改变,这种现象称为视差(4分)
- 10分,每题1分1. 测距、量边和测高程
- 2. 偶然误差
- 3. 在测区布设高程控制点,用精确方法测定它们的高程,构成控制网。
- 4. 两
- 5. "1985 国家高程基准"。
- 6. 高程,水平角,距离
- 7. 调节物镜和目镜,使影象最清晰
- 8. 算术平均值
- 三、简答题(15分)
- 1、解释比例尺的精度及意义。(7分)

通常人眼能分辨的图上最小距离为 0.1mm。因此, 地形图上 0.1mm 的长度所代表的 实地水平距离, 称为比例尺精度, 用 ε表示。

根据比例尺的精度,可确定测绘地形图时测量距离的精度;另外,如果规定了地物 图上要表示的最短长度,根据比例尺的精度,可确定测图的比例尺。

2、经纬仪正常工作应满足的几何条件(8分)

经纬仪的主要轴线有竖轴 VV、横轴 HH、视准轴 CC和水准管轴 LL。经纬仪各轴线之 间应满足以下几何条件: (1) 水准管轴 LL 应垂直于竖轴 VV;

- (2) 十字丝纵丝应垂直于横轴 册:

- (3) 视准轴 CC 应垂直于横轴 HH:
- (4) 横轴 HH 应垂直于竖轴 VV;
- (5) 竖盘指标差为零。

经纬仪应满足的上述几何条件的,经纬仪在使用前或使用一段时间后,应进行 检验,如发现上述几何条件不满足,则需要进行校正。

- 3、答:(1)控制测量(踏勘选点、测角、测边和内业计算)
- (2) 经纬仪测绘: 就是将经纬仪安置在控制点上,测绘板安置于测站旁,用经纬仪测出碎部点方向与已知方向之间的水平夹角;再用视距测量方法测出测站到碎部点的水平距离及碎部点的高程;然后根据测定的水平角和水平距离,用量角器和比例尺将碎部点展绘在图纸上,并在点的右侧注记其高程。然后对照实地情况,按照地形图图式规定的符号绘出地形图。包括图纸准备,展绘控制点,碎步测量和地形图的检查与整饰几步。(3) 地形图的检查与整饰。
- 4. 答: (1) 直角坐标法: 直角坐标法适用于施工控制网为建筑方格网或建筑基线的形式,且量距方便的建筑施工场地。(2) 极坐标法: 极坐标法适用于量距方便,且待测设点距控制点较近的建筑施工场地;(3) 角度交会法: 角度交会法适用于待测设点距控制点较远,且量距较困难的建筑施工场地。(4) 距离交会法: 距离交会法适用于待测设点至控制点的距离不超过一尺段长,且地势平坦、量距方便的建筑施工场地。
- 5. (1) 准备工作 包括清理场地、直线定线和测桩顶间高差。(2) 丈量。(3) 成果计算 将每一尺段丈量结果经过尺长改正、温度改正和倾斜改正改算成水平距离,并求总和,得到直线往测、返测的全长。往、返测较差符合精度要求后,取往、返测结果的平均值作为最后成果。

尺长改正:

$$\Delta l_d = \frac{\Delta l}{l_0} l$$

温度改正:

资料由公众号【工大喵】收集整理并免费分享

$$\Delta l_t = \alpha (t - t_0) \hat{l}$$

倾斜改正:

$$\Delta l_h = -\frac{h^2}{2l}$$

尺段改正后的水平距离: $D = l + \Delta l_d + \Delta l_t + \Delta l_h$

四、计算题(35分)

1、解: $h = h_1 + h_2 + h_3=15.316+8.171-6.625=16.862(m)$ $m_h^2 = m_1^2 + m_2^2 + m_3^2 = 52+42+32$ $m_h = \pm 7.1 (mm)$

A - 3 - 2

: $h=16.882m \pm 7.1mm$

2,

	_												
		观测角	改正		坐标方位角	距离 <i>D</i>	增量计算值		改正后增量		坐标值		点
Ę	큵	(左角)	数	改正角	а	/m	Δ <i>x</i> /m	Δ <i>y</i> /m	Δ <i>χ</i> /m	Δ <i>y</i> /m	<i>x</i> /m	y/m	号
1	9	2	3	4=2+3	5	6	7	8	9	10	11	12	13
E	3	135° 49'11″	−13 ″	135° 48' 58″			0. 05	0. 03			1 536.86	837. <u>54</u>	В
					64° 16' 16″	125. 36	54. 42	112. 93	54. 47	112. 96			
1		223° 51'08″	-14 "	223° 50'54″			0. 05	0. 02			1591. 33	950. 5	1
					107° 7'10″	116. 44	-34. 28	111. 28	-34. 23	111. 30			
6	7	289° 18' 15″	−13 ″	289° 18'02″	17° 25' 12″						1 557.10	<u>1061. 80</u>	c
2	Ξ	557° 25' 52″	-40"	557° 25'12″		641. 44	20. 14	224. 21	20. 24	224. 26			

3,

点 号	距离 /km	测站 数	实测高 差/m	改正数 /mm	改正后高差 /m	高程/m	点号
1	2	3	4	5	6	7	8
BM .A	1.0	8	+1.575	-12	+1.563	65.376	BM.A
1						66.939	1
	1.2	12	+2.036	-14	+2.022		
2						68.961	2
	1.4	14		-16	-1.758		
3						67.203	3
	2.2	16	+1.446	-26	+1.420		
вм.						68.623	BM.B
Σ	5.8	50	+3.315	-68	+3.247		
辅助 计算					$ W_h < $	W_{hp}	'

点号	距离 /km	测站 数	实测高 差/ m	改正数 /mm	改正后高 差/ m	高程/m	点号	备注			
1	2	3	4	5	6	7	8	9			
В М.	1.0	8	+1.575	-12	+1.563	65.376	BM.A				
1				4.0	0	66.939	1				
	1.2	12	+2.036	-14 ^{A-3-}	+2.022						
2						68.961	2				
	1.4	14	-1.742	-16	-1.758						
3						67.203	3				
	2.2	16	+1.446	-26	+1.420						
BM.						68.623	BM.B				
Σ	5.8	50	+3.315	-68	+3.247						
辅助	资料由公众号【工大喵】收集 成										