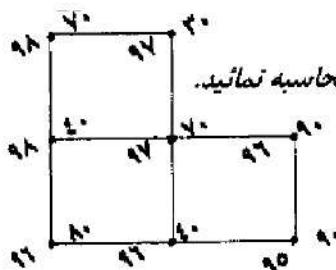


با استفاده از پلان رقوم دار شکل زیر مطلوب است؟



حجم عملیات خاکی پلان رقوم دار زیر مربوط به سطح پروژه ۹۵ متر را محاسبه نماید.
(ارتفاع نقاط روی پلان رقوم دار برحسب متر است)

در یک تراز یابی بین نقاط BM1 و BM2 برای تهیه پروفیل طولی نتایج مطابق جدول زیر بدست آمده است.
مطلوب می باشد:

- الف - ترسیم پروفیل طولی مسیر BM2 - BM1 با (مقیاس طولی $\frac{1}{100}$ و مقیاس ارتفاعی $\frac{1}{100}$)
ب - تنظیم جدول مشخصات پروفیل شامل: (نقاط مسیر، فاصله بین نقاط، فاصله نقاط از صدای، ارتفاع نقاط)

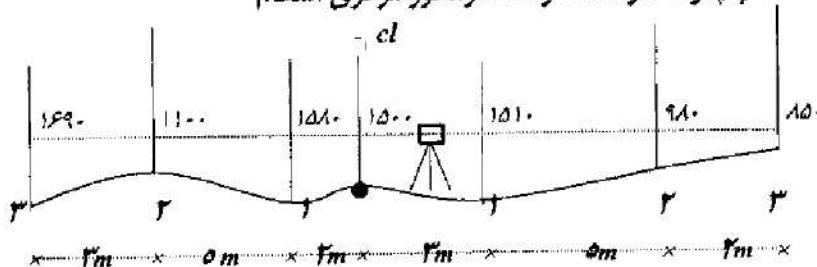
نقطه مسیر	ارتفاع نقاط H (m)	فاصله بین نقاط L (m)	کیلومتر از Km
BM1	98	30	0+000
1	99.50	20	0+030
2	97	30	0+050
3	98	25	0+080
4	100.50	30	0+105
5	101.50	15	0+135
BM2	100		0+150

www.nashr-estekhdam.ir

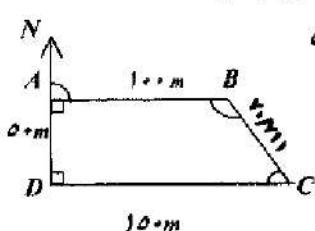
در یک تراز یابی برای تهیه پروفیل عرضی از محور مرکزی یک راه، ابتدا تراز یاب را در نزدیکی محور راه قرار داده و سپس دو طرف محور (طرف راست و طرف چپ) مطابق شکل زیر تراز یابی انجام شده است.

الف - تنظیم جدول تراز یابی در صورتیکه ارتفاع محور مرکزی راه 102 متر و عرض راه 20 متر باشد.

- ب - ترسیم پروفیل عرضی (مقیاس عرضی $\frac{1}{100}$ و مقیاس ارتفاعی $\frac{1}{100}$)
(عرض راه 20 متر سمت چپ و 20 متر سمت راست از محور مرکزی است.)



۴ در یک پیمایش بسته $ABCD$ مطابق شکل، ۱ به مختصات $(1000, 1000)$ و زیزمان $G_{AB} = 90^\circ$ باشد.

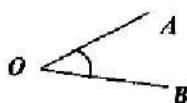


جدول پیمایش را ترسیم نموده و زیزمان سایر اندادها و مختصات رئوس پیمایش (x, y) را محاسبه نماید.

(زوايا بر حسب درجه و طولها بر حسب متر می باشد.)

$$\angle D = 90^\circ \quad \angle C = 45^\circ \quad \angle B = 135^\circ \quad \angle A = 90^\circ$$

۵ نتایج حاصل از عملیات اندازه گیری زاویه افقی $\angle AOB$ به روش کوبیل بر روی شکل زیر نشان داده شده است. با توجه به آن جدول اندازه گیری زاویه به روش کوبیل را ترسیم نموده و مقدار زاویه $\angle AOB$ را محاسبه نمایید.



$$R_{OA} : 227^\circ, 30', 30'' \quad L_{OA} : 47^\circ, 30', 20''$$

$$R_{OB} : 292^\circ, 40', 10'' \quad L_{OB} : 112^\circ, 40', 30''$$

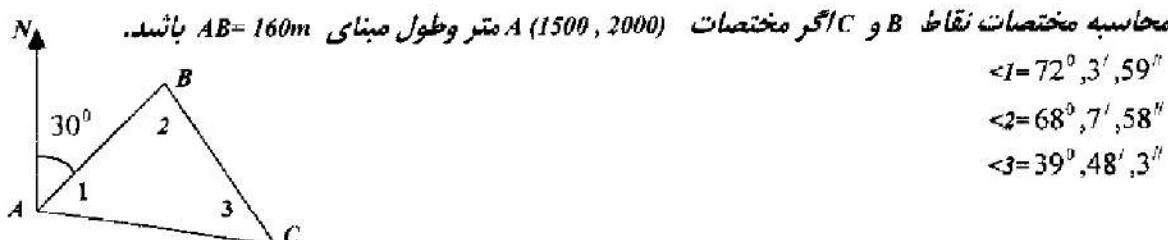
۶ از یک تراز یابی بسته مطابق جدول زیر مشاهدات ثبت شده است در صورتی که تراز یابی از نوع درجه ± 12 (K) و طول کل عملیات یک کیلومتر (1km) باشد. مطلوب است:

الف - تعیین اختلاف ارتفاع نقاط ب - ارتفاع نقاط ج - محاسبه خطاهای وکنترل

نقطه P	فرانت عقب B.S	فرانت جلو F.S	اختلاف ارتفاع ΔH		ارتفاع صحیح h نشده (mm)	C_1 مقدار صحیح	ارتفاع صحیح شده h mm
			+	-			
A	1410				100000		
B	1620	1530					
C	1290	1570					
D	1720	1180					
E	1630	1740					
A		1660					

۷ در مثلث بندی (سسه زاویه بندی) شکل زیر مقادیر زوایای $1, 2, 3$ و $\angle A$ اندازه گیری و سرشکن شده است. زیزمان AB برابر 30° درجه می باشد. مطلوب است:

محاسبه مختصات نقاط B و C و مقدار ارتفاع A (1500, 2000) A مترا و طول صنای $AB = 160m$ باشد.



$$\angle 1 = 72^\circ, 3', 59''$$

$$\angle 2 = 68^\circ, 7', 58''$$

$$\angle 3 = 39^\circ, 48', 3''$$

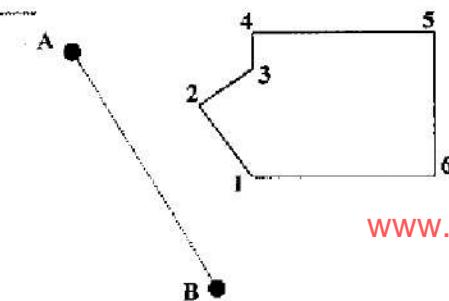
از ایستگاه A جدول تاکنومتری زیر برداشته شده است بطوریکه ارتفاع دستگاه تنودولیت $1/50$ متر و ارتفاع نقطه A برابر $97/00$ متر است.

نقطه	تاربala mm	تاروسط mm	تارپاشن mm	تارپاشن	زاویه افقی (گراد)	زاویه زنتی (گراد)	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	فاصله افقی	ملاحظات
1	1710	1550	1390	37.231	101.241	?	?	?	?	$H_A = 97.50m$
2	1680	1550	1420	52.842	98.456	?	?	?	?	
3	1850	1550	1250	68.342	102.740	?	?	?	?	

$$h = 1.55m$$

با توجه به اطلاعات جدول تاکنومتری ذیل مطلوب است:
ترسیم نقاط از ایستگاه A با مقیاس $1/50$ بطوریکه از A به B صفر صفر شده است.

شماره نقاط	زاویه افقی (درجه)	زاویه افقی (m)	فاصله افقی	کروکی	فاصله افقی (درجه)	زاویه افقی (m)	فاصله افقی (درجه)	زاویه افقی (m)	کروکی	فاصله افقی (درجه)	زاویه افقی (m)
1	20°	22.5									
2	$32^{\circ}, 30'$	18									
3	$44^{\circ}, 30'$	25									
4	$49^{\circ}, 30'$	24.80									
5	$50^{\circ}, 30'$	34.5									
6	$32^{\circ}, 40'$	36									



www.nashr-estekhdam.ir

علائم قراردادی زیر در راهنمای نقشه ها معرف چه عارضه ای می باشد.

الف -



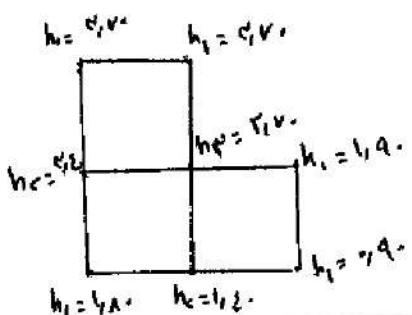
ج -



د -

$$V = \frac{S}{4} [\sum h_i + r \sum h_r + m \sum h_m + f \sum h_f]$$

$h = b \omega \sin \theta - g t^2$



$$\sum h_i = c_1 V + r_1 V + l_1 A + f_1 V + b_1 A = 10,800$$

$$\sum h_r = c_1 V + l_1 A + f_1 V$$

$$\sum h_m = r_1 V$$

$$\sum h_f = 0$$

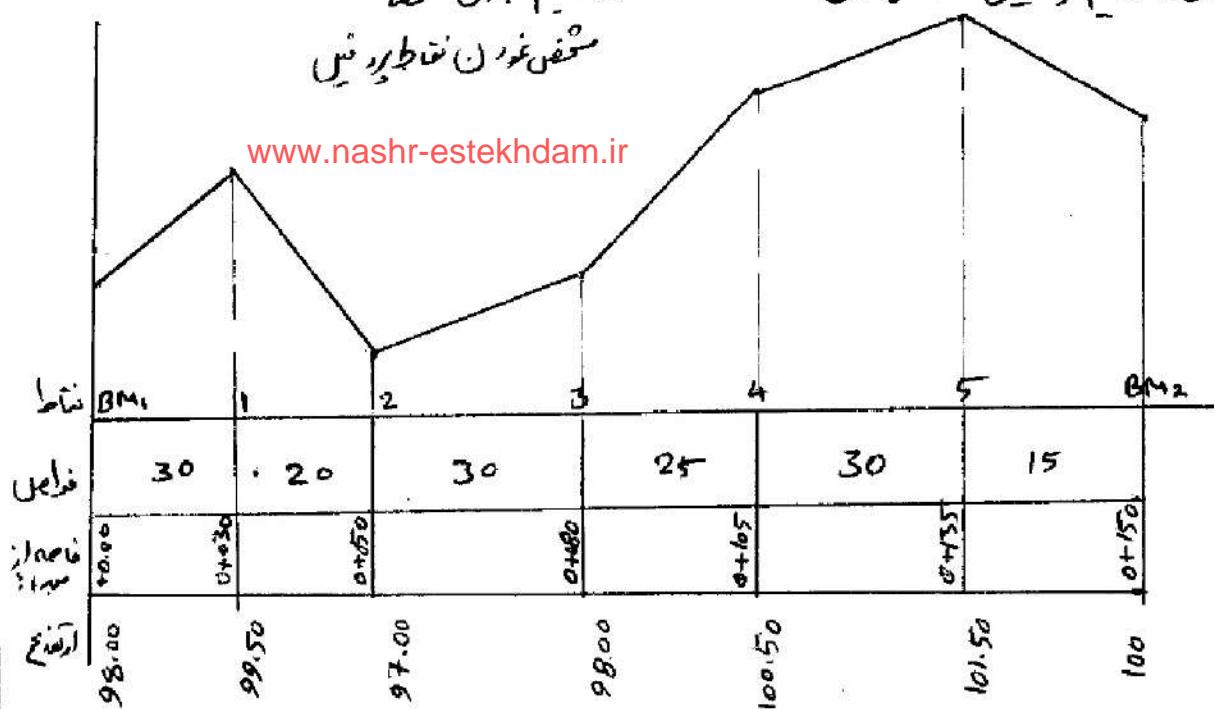
$$V = \frac{g \cdot S}{2} [l_1 A + r_1 (c_1 V) + c_1 (r_1 V) + f_1 (0)] \\ = 225 [2A_1 c] = 444 V / D \text{ m}^3$$

الف - ترسیم کوکن داده آن

ب) تبلیغ محدود ساخت

سقف غیر نصف طوری

www.nashr-estekhdam.ir



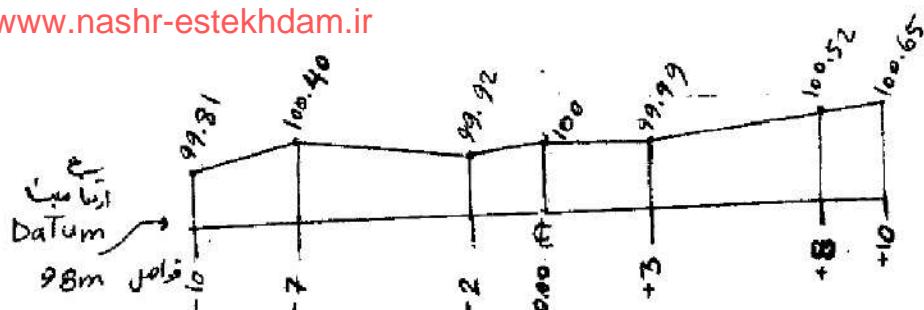
داده های داده

۳

فرسی جدول تمهیل آن

رسیم کو دفعه خواهد

نامه (نحوه)	نقاط	فرانث بحث B.S	فرانث بسط M.S	فرانث بذر F.S	افتراق اتفاق		ارتفاع m
					+	-	
۱۰	۳		۱۹۹۰		۱۹۰	۹۹,۸۱	
۵	۲		۱۱۰۰		۴۰۰	۱۰۰,۴	
۲	۱		۱۰۱۰		۱۰	۹۹,۹۵	
خواره زنی		۱۰۰۰				۱۰۰	
۳	۱		۱۵۱۰		۱۰	۹۹,۹۹	
۸	۲		۰۹۸۰		۷۴۰	۱۰۰,۵۲	
۱۰	۳		۰۸۵۰		۴۵۰	۱۰۰,۴۵	

www.nashr-estekdam.ir

۴.

و نمودار نتایج سترن زاویه و طول سترن نزین

S	ستون Δx	ستون Δy	ستون نزین	ستون زاویه	طول افقی Δx	تعیین طول Δx	تعیین زاویه Δy	تعیینات عرض y	X	Y
A	۹۰	۹۰	۱۰۰	+۱۰۰	•	۱۰۰۰	۱۰۰۰			
B	۱۳۵	۱۳۵	۷۰,۷۱۱	+۵۰	-۵۰	۱۱۰۰	۱۰۰۰			
C	۴۵	۴۷۰	۱۵۰	-۱۵۰	•	۱۱۵۰	۹۵۰			
D	۹۰	۰	۵۰	•	+۵۰	۱۰۰۰	۹۵۰			
A	۹۰					۱۰۰۰	۱۰۰۰			

۵.

نمودار سترن و دورگردی

اعداد

دسته بندی

کلیه مقادیر زاویه

S	خط	خط	خط	خط	خط	خط
O	A	L	۴۲° ۰۰' ۰۰"	۱۸۷, ۸۲۵'		
	R		۷۲۷, ۳۰' ۰۰"			
O	B	L	۱۱۲, ۴۰' ۰۰"	۹۰۹, ۴۰' ۰۰"	۹۵, ۹"	
	R		۲۹۸, ۴۰' ۰۰"			

ادامه مخفی سری

٤

ستوك افتراضي
ارتفاع تصحيح شدة
ارتفاع تصحيح شدة
ارتفاع تصحيح شدة
ارتفاع تصحيح شدة

نقطة	نقطة	نقطة	نقطة	ارتفاع تصحيح شدة	ارتفاع تصحيح شدة	ارتفاع تصحيح شدة	ارتفاع تصحيح شدة
				B.S	F.S	+	-
A	١٤١٠					١٠٠,٠٠٠	١٠٠,٠٠٠
B	١٤٢٠	١٤٣٠		١٥٠		٩٩,٨٨٢ + ٢	٩٩,٨٨٢
C	١٤٩٠	١٤٧٠	٨٠			٩٩,٩٤٠ + ٤	٩٩,٩٤٠
D	١٧٢٠	١١٨٠	١٦٠			١٠٠,٤٥٠ + ٦	١٠٠,٤٥٠
E	١٩٣٠	١٨٤٠		٤٠		١٠٠,٤٥٠ + ٨	١٠٠,٤٣٨
A		١٤٤٠		٤٠		٩٩,٩٠ + ١٠	٩٩,٨٠
Σ	٨٤٨٠	٨٤٨٠					

$$eL = \sum B.S - \sum F.S \\ = 8480 - 8480 = -10 \text{ mm}$$

$$\text{خط افلاست} \quad e_{\max} = \pm k\sqrt{L} \\ = \pm 12\sqrt{1} = \pm 12 \text{ mm}$$

$$eL < e_{\max} \quad \text{تعال فجول} \quad C_L = \frac{-eL}{N} = \frac{(-10)}{8} = +1 \quad \text{متناقص}$$

$$\frac{AB}{\sin \beta} = \frac{BC}{\sin \alpha} \quad \frac{140}{\sin ٤١^\circ, ٨١', ٨''} = \frac{BC}{\sin ١٧١^\circ, ٣٢', ٣''} \quad BC = ٢٤٧, ١١ \text{ m}$$

$$G_{BC} = G_{AB} - \alpha_i \pm ١٠^\circ \quad G_{BC} = ١٠ - ٤٦,٧, ٥١'' + ١٠^\circ = ١٤١, ٣٢', ٣''$$

$$x_B = x_A + \Delta x_{AB} \quad \Delta x_{AB} = L \sin G_{AB}$$

$$\Delta x_{AB} = 140 \times \sin ٤١^\circ = ٨٠ \text{ m} \quad x_B = ١٣٠٠ + ٨٠ = ١٣٨٠ \text{ m}$$

$$y_B = y_A + \Delta y_{AB} \quad \Delta y_{AB} = L \cos G_{AB} \quad \Delta y_{AB} = 140 \times \cos ٤١^\circ = ١٤١, ٣٢', ٣''$$

$$y_B = ٩٠٠٠ + ١٤١, ٣٢', ٣'' = ٩١٤١, ٣٢' \text{ m}$$

$$x_C = x_B + \Delta x_{BC} \\ = ١٣٨٠ + ٢٤٧, ١١ \times \sin ١٤١, ٣٢', ٣'' \quad x_C = ١٧٤٤, ٨٦ \text{ m}$$

www.nashr-estekdam.ir

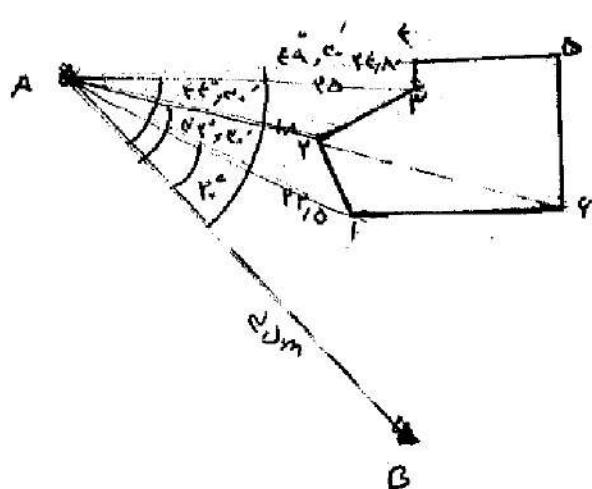
$$y_C = y_B + \Delta y_{BC} \quad y_C = ٩١٤١, ٣٢' + ٢٤٧, ١١ \times \cos ١٤١, ٣٢', ٣'' = ١٩٣١, ٣٢' \text{ m}$$

نقطه	نام	ارتفاع طراز mm	ارتفاع متوسط mm	ارتفاع مبين mm	زاوية افقی	زاوية ارتفاعی	احداثیت X m	احداثیت Y m	احداثیت Z m	مسافت
۱	۱۷۱۰	۱۵۵۰	۱۳۹۰	۳۷,۴۸	۱۰۱,۲۶۱	-۰,۷۴۲	۹۴,۸۸	۴۱,۹۸		$H_A = 975m$
۲	۱۴۸۰	۱۵۵۰	۱۴۲۰	۵۲,۱۸۴	۹۸,۴۵۴	-۰,۷۴۳	۹۸,۱۳	۴۰,۹۸		
۳	۱۸۵۰	۱۵۵۰	۱۲۵۰	۷۸,۲۴۲	۱۰۵,۷۴۰	-۱,۵۸	۹۴,۹۲	۳۹,۸۸		$h = 155m$

$$\Delta H = 100 \times L \cos \alpha \sin \delta + h - N$$

$$Dh = 100 \times L \sin^2 \alpha$$

فرموده درست نویل
هر مرد از متر ۱۰۰ اختلاف ارتفاع - ارتفاع - فاصله (۱۰۰) (۱۰۰)

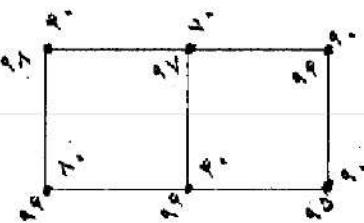


پندتیون سطح در سیم خود را در مرد (۱۰۰) (۱۰۰)
نمایش نماین
(۱۰۰ و ۳۰۰ و ۵۰۰ و ۷۰۰ و ۹۰۰)

www.nashr-estekhdam.ir

الف - جوده آنفاله ب - بیرونی
ج - پیچیده - روش پیش د - پل

با استفاده از پلان رقوم دار شکل زیر، مطلوب است؟
 ترسیم منحنی تراز مربوط به ارتفاع ۹۷ متر بروش واسطه یابی (انترپوله) بطوریکه ابعاد شبکه قائم
 الزاویه برابر ۳۰ متر باشد.
 (ارتفاع نقاط روی پلان رقوم دار بر حسب متراست)

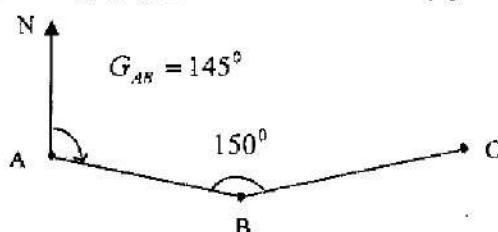


با توجه به جدول شکل زیر مطلوب است؟
 الف) ترسیم پروفیل طولی مسیر بین نقاط A و B
 ب) تنظیم جدول مشخصات پروفیل طولی شامل: (ارتفاع مسیر، فاصله بین نقاط، فاصله نقاط از مبدأ ارتفاع نقاط) (مقیاس طولی را ۱۰ برابر مقیاس ارتفاعی انتخاب نمایید.)

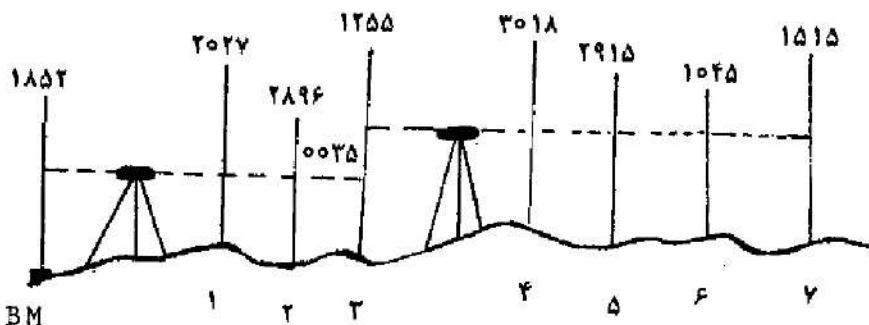
نقطه میخ کوبی شده	ارتفاع نقاط $H_{(m)}$	فاصله بین نقاط $L_{(m)}$	کیلومتراز Km
A	103	30	0+000
1	102	20	0+030
2	100.5	20	0+050
3	101	25	0+070
4	103	15	0+095
5	102.5	20	0+110
6	101	15	0+130
7	103	25	0+145
B	101		0+170

www.nashr-estekhdam.ir

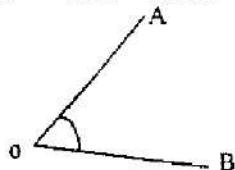
با توجه به پیمایش زیر هرگاه مختصات نقطه A برابر (۱۰۰ و ۱۰۰) متر و زیمان امتداد AB برابر ۱۴۵ درجه و طول اضلاع AB و BC به ترتیب ۵۰ و ۴۰ متر باشد، مختصات نقاط B و C را محاسبه نمایید؟



۴ یک ترازیابی به شکل مقابل در امتداد مسیری انجام گرفته است. قرائت های خوانده شده روی میرها داده شده اند. جدول ترازیابی را تنظیم وارتفاع نقاط را بر حسب میلی متر بدست آورید.
(ارتفاع نقطه BM را برابر ۱۰۰،۰۰۰ میلی متر در نظر بگیرید.)

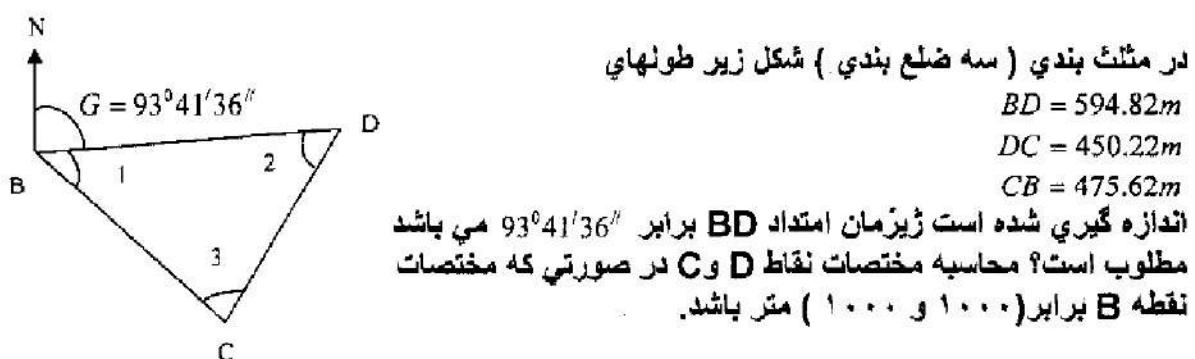


۵ نتایج حاصل از اندازه گیری زاویه افقی $\angle AOB$ به روش کوپل بر روی شکل زیر نشان داده شده است، با توجه به آن جدول اندازه گیری زاویه به روش کوپل را ترسیم نموده و مقدار زاویه $\angle AOB$ را محاسبه نمایید.



$$L_{OA} = 32.4564 \text{ gr} \quad R_{OA} = 232.4560 \text{ gr} \\ L_{OB} = 152.3682 \text{ gr} \quad R_{OB} = 352.3694 \text{ gr}$$

www.nashr-estekhdam.ir



در مثلث بندی (سه ضلع بندی) شکل زیر طونهای

$$BD = 594.82 \text{ m}$$

$$DC = 450.22 \text{ m}$$

$$CB = 475.62 \text{ m}$$

اندازه گیری شده است ژیزمان امتداد BD برابر $93^{\circ}41'36''$ می باشد
مطلوب است؟ محاسبه مختصات نقاط D و C در صورتی که مختصات
نقطه B برابر (۱۰۰۰ و ۱۰۰) متر باشد.

۶ از ایستگاه B جدول تاکنومتری زیر برداشت شده است بطوریکه ارتفاع دستگاه تنودولیت $1/70$ متر

وارتفاع ایستگاه B برابر ۱۰۰ متر باشد مطلوب است؟

الف) فرمولهای تاکنومتری برای محاسبه اختلاف ارتفاع وفاصله افقی بین دو نقطه
ب) تکمیل ستونهای مربوط به اختلاف ارتفاع ، ارتفاع و فاصله افقی

نقطه	تاربالا mm	تاروسط mm	تارپایین mm	زاویه افقی(gr)	زاویه شیب(gr)	اختلاف ارتفاع(m)	ارتفاع (m)	فاصله افقی(m)
۱	۱۵۵۰	۱۴۰۰	۱۲۵۰	۴۳/۲۷۳	۴	؟	؟	؟
۲	۲۱۰۰	۱۸۰۰	۱۵۰۰	۷۵/۲۵۶	-۲	؟	؟	؟

۸ ا باتوجه به اطلاعات جدول تاکنومتری زیر مطلوب است:

ترسیم نقاط از ایستگاه S_1 با مقیاس $\frac{1}{500}$ بطوریکه از S_1 به S_2 صفر صفر شده است(فاصله ایستگاه S_1 تا S_2 ۴۰ متر می باشد)

شماره نقطه	فاصله افقی m	زاویه افقی (درجه)	کروکی
۱	۳۶	۳۰	
۲	۵۷	۵۰	
۳	۷۹	۵۰	
۴	۸۸	۴۰	
۵	۶۳	۲۲/۰	

۹ در یک پیمایش بسته (چهارضلعی) اندازه زوایای داخلی که با یک نیستگاه زاویه یاب یا خطای نیستگاهی $d\alpha = 20''$ اندازه گیری شده به فرار زیر است.

$$\angle A = 90^\circ 40' 18'' \quad \angle B = 88^\circ 27' 17'' \quad \angle C = 95^\circ 28' 00'' \quad \angle D = 85^\circ 25' 25''$$

چنانچه در این اندازه گیری خطای زاویه ای وجود داشته باشد، مطلوب است:
الف) مقدار خطای در اندازه گیری زوایا

—

ب) حداقل خطای مجاز

ج) زوایای تصحیح شده

www.nashr-estekhdam.ir

۱۰ انتخاب علام قراردادی تابع چند پارامتر است نام ببرید؟

۱۱ مراحل تهیه نقشه توپوگرافی به روش شبکه بندی را نام ببرید؟ (۵ مورد)

۱۲ نقشه های پرتو زده راه شامل چه نقشه هایی می باشد؟ نام ببرید.

و اصل بای درست هر دو

$$\Delta H_1 = qV, V_0 - qT, T_0 = 0/^\circ\text{A} \text{ m}$$

$$\Delta H' = qV - qT, T_0 = 0/^\circ\text{A} \text{ m}$$

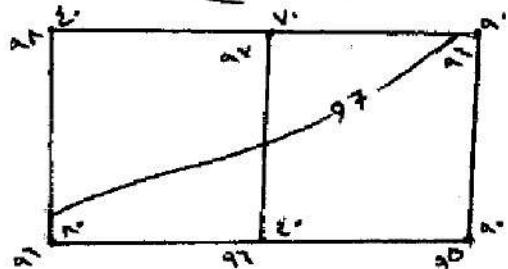
$$X_1 = \frac{q_0 X_0 / 1}{0/^\circ\text{A}} = 3/^\circ\text{A} \text{ m}$$

$$\Delta H_2 = qV, V - qT, T_0 = 1/^\circ\text{A} \text{ m}$$

$$\Delta H'' = qV - qT, T_0 = 0/^\circ\text{A} \text{ m}$$

$$X_2 = \frac{q_0 X_0 / 2}{1/^\circ\text{A}} = 13/^\circ\text{A} \text{ m}$$

ترسیم سخت تراز مربوط به ارتفاع ۹۷ متر



$$\Delta H_3 = qA, F_0 - qT, A_0 = 1/^\circ\text{A} \text{ m}$$

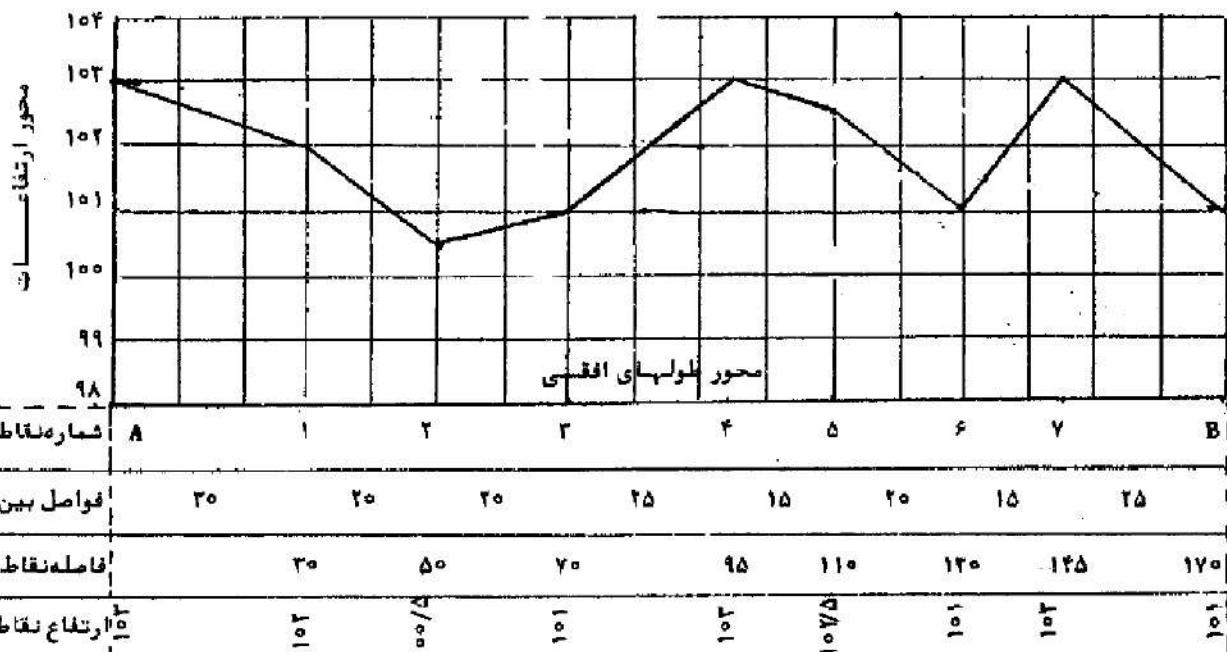
$$\Delta H''' = qV - qT, A_0 = 0/^\circ\text{A} \text{ m}$$

$$X_3 = \frac{q_0 X_0 / 3}{1/^\circ\text{A}} = 8/^\circ\text{A} \text{ m}$$

نمودار شناختی در دل جا مرد

ترسیم صحیح بر روی صفحه

www.nashr-estekhdam.ir



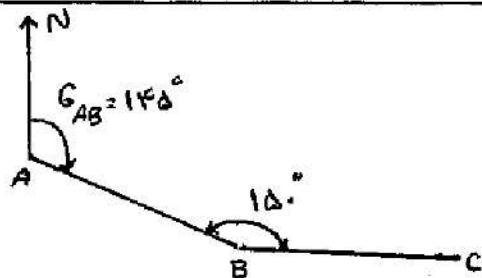
$$G_{AB} = 145^\circ$$

$$\{ G_{BC} = G_{AB} \pm d \pm 1\Delta^\circ$$

$$\{ G_{BC} = 145^\circ + 1\Delta^\circ - 1\Delta^\circ = 115^\circ$$

$$\{ x_A = 100 \text{ m}$$

$$\{ y_A = 100 \text{ m}$$



$$\{ \Delta x_{AB} = L_{AB} \times \sin G_{AB}$$

$$\{ \Delta x_{AB} = 50 \times \sin 145^\circ = 28.4 \text{ m}$$

$$\{ x_B = x_A + \Delta x_{AB}$$

$$\{ x_B = 100 + 28.4 = 128.4 \text{ m}$$

$$\{ \Delta y_{AB} = L_{AB} \times \cos G_{AB}$$

$$\{ \Delta y_{AB} = 50 \times \cos 145^\circ = -42.4 \text{ m}$$

$$\{ \bar{d}_B = \bar{d}_A + \Delta y_{AB}$$

$$\{ \bar{d}_B = 100 + (-42.4) = 57.6 \text{ m}$$

$$\{ \Delta x_{BC} = L_{BC} \times \sin G_{BC} + \bar{d}_B \times \sin 115^\circ \\ = 44.4 \text{ m}$$

$$\{ \Delta y_{BC} = L_{BC} \times \cos G_{BC} + \bar{d}_B \times \cos 115^\circ = -14.4 \text{ m}$$

$$\{ x_C = x_B + \Delta x_{BC}$$

$$\{ x_C = 128.4 + 44.4 = 172.8 \text{ m}$$

$$\{ \bar{d}_C = \bar{d}_B + \Delta x_{BC}$$

$$\{ \bar{d}_C = 57.6 + (-14.4) = 43.2 \text{ m}$$

نقطة	قراءة عتب	قراءة دبو	قراءة جلو	قراءة افتاب	ارتفاع المتر	المتر
	+/-			+/-		mm
BM	1852			175	100,000	
I		2022		1077	99122	
V		2194		1A1V	9A9D9	
A	1255		..55	1W91	101A1V	
F		201A		1440	1000DF	
D		2915		210	10015V	
Q		1025		240	102022	
R			1515		10155V	
\sum	3107		1850			

S	نقطه	خط	خط در میان	خط استراحت (گراد)	قوام استراحت (گراد)	مقادیر زاویه آزادی
O	A	L		۳۶,۴۰۴۲	۱۳۷,۴۰۴۲	
		R		۴۴۲,۴۰۴۰		۸۱
	B	L		۱۸۲,۴۴۸۲	۲۰۲,۴۴۸۲	۱۱۹,۹۱۲۷
		R		۴۰۲,۴۴۹۴		

کم رست طبل ووار غرد احصار
لایه سطح زاری

$$CD' = BC' + BD' - r \times BC \times BD \times \cos \hat{i}$$

$$FD', TT' = r \times A, TT + 89^\circ, AT - r \times r \times A, TT \times \sin A, TT \times \cos \hat{i} \quad \hat{i} = 41^\circ, 10', 14''$$

$$\frac{CD}{\sin \hat{2}} = \frac{BC}{\sin \hat{2}} \Rightarrow \frac{FD', TT}{\sin(41^\circ, 10', 14'')} = \frac{r \times A, TT}{\sin \hat{2}} \Rightarrow \hat{2} = 51^\circ, 55', 44''$$

$$\frac{BD}{\sin \hat{3}} = \frac{BC}{\sin \hat{2}} \Rightarrow \frac{89^\circ, AT}{\sin \hat{3}} = \frac{r \times A, TT}{\sin(51^\circ, 55', 44'')} \Rightarrow \hat{3} = 84^\circ, 54', 1''$$

$$G_{DC} = G_{BD} + (180 - 51^\circ, 55', 44'') = 128^\circ, 44', 4'' \quad \text{www.nashr-estekhdam.ir}$$

$$G_{CB} = G_{DC} + (180 - 84^\circ, 54', 1'') = 95^\circ, 54', 1''$$

$$X_D = X_B + BD \sin G_{BD} \quad X_D = 1000 + 89^\circ, AT \sin 128^\circ, 44', 4'' = 708, 48 m$$

$$Y_D = Y_B + BD \cos G_{BD} \quad Y_D = 1000 + 89^\circ, AT \cos 128^\circ, 44', 4'' = 204, 48 m$$

$$X_C = X_D + DC \sin G_{DC} \quad X_C = 708, 48 + 84^\circ, 54', 1'' \times \sin 95^\circ, 54', 1'' = 870, 48 m$$

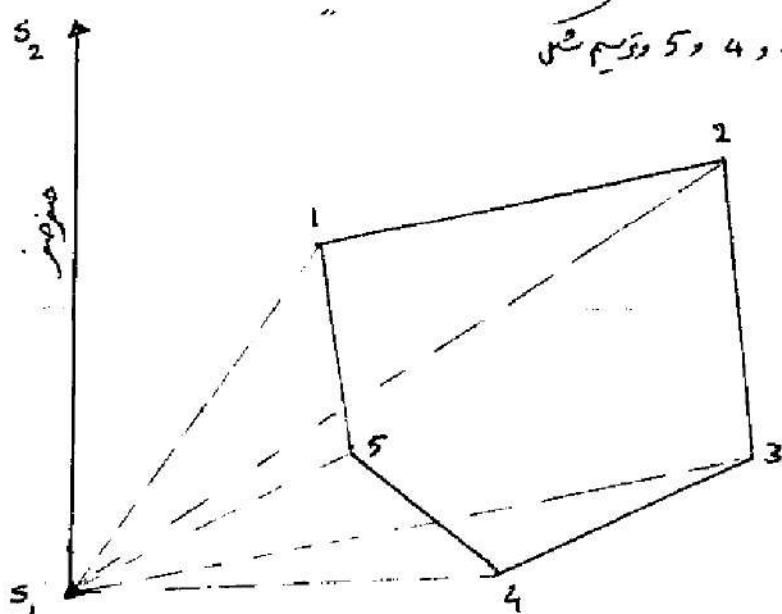
$$Y_C = Y_D + DC \cos G_{DC} \quad Y_C = 204, 48 + 84^\circ, 54', 1'' \cos 95^\circ, 54', 1'' = 410, 48 m$$

نقطه	تاریخلا mm	تاریخ سط mm	تاریخ بین mm	تاریخ افقی (متر)	زاویه افقی (گراد)	زاویه (گراد)	اختلاف ارتفاع	ارتفاع	فاصله افقی
1	1050	1400	1250	43,223	-3	2	2/17	102,17	29,188
2	2100	1800	1500	75,457	-2	-1/98	98,12	29,947	

هر مرد از ستونی
اختلاف ارتفاع و ارتفاع
و فاصله افقی
مسن مورد حجا

$$\Delta h = 100 \times L \cos^2 c$$

$$\Delta H = 100 \times L \cos c \times \sin c + h - N$$



www.nashr-estekhdam.ir

$$A + B + C + D = 90^\circ, 40', 18'' + 88^\circ, 27', 18'' + 95^\circ, 28', 00'' + 85^\circ, 25', 25'' = 360^\circ, 00', 00''$$

$$e = 360^\circ, 00' - 360^\circ = 00' \quad \text{خطای اندیزی رواپا}$$

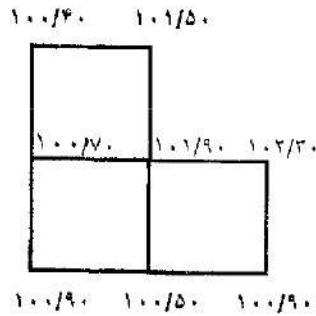
$$e_{max} = \pm 2, \Delta \times d \alpha \times \sqrt{n}$$

$$= 2, \Delta \times 40'' \times \sqrt{5} = 10'' = 1, 4.'' \quad \text{حدای خطا عاز} \quad e < e_{max} \text{ ok}$$

$$1' = 70'' \quad 70'' \div 4 = 18''$$

$$A = 90^\circ, 40', 00'' \quad B = 88^\circ, 27', 18'' \quad C = 95^\circ, 28', 00'' \quad D = 85^\circ, 25', 25''$$

۱۵	تابع سپاهانتر	الف: مصل خوا	ب: اندازه	ج: زنگ
۱۶	۱- سُنایی	۲- تَحْمِرَدَی	۳- (تَحْمِرَدَی نَفَاطِمَه وَنَفَاعَلَ آن روی ارسن)	۴- (تَحْمِرَدَی نَفَاعَلَ آن روی ارسن)
۱۷	۵- تَلَازَرَه بَی	۶- تَلَازَرَه بَی	۷- قَبَیْه شَرَیْه مَصَّه	۸- قَبَیْه شَرَیْه مَصَّه (ارفعه است)
۱۸	۹- نَسَمَه اَنْتَرَوَلَه (روالصَّوَابَه)	۱۰- دَحْمَه وَهَلَخَلَه نَفَاطِمَه اَرْسَعَ	۱۱- نَسَمَه اَنْتَرَوَلَه	۱۲- نَسَمَه اَنْتَرَوَلَه



با استفاده از پلان رقوم دار شکل زیر

الف) حجم عملیات خاکی مربوط به سطح پروژه
۱۰۰ متر را محاسبه نمایید.

ب) با استفاده از انترپوله (واسطه پابی)
منحنی تراز مربوط به ارتفاع ۱۰۱ متر را
با مقیاس $\frac{1}{500}$ ترسیم نمایید.

(ابعاد شبکه ۲۵ متر و ارتفاع نقاط بر حسب متر است.)

از ایستگاه A جدول تاکنومتری زیر برداشت شده است. بطوریکه ارتفاع دستگاه تتدویلت ۱/۶۰ متر
وارتفاع نقطه A برابر ۱۰۰ متر می باشد. مطلوب است محاسبه ستونهای اختلاف ارتفاع، ارتفاع
و فاصله افقی بر حسب متر.

نقطه	تاربالا (mm)	تاروسط (mm)	تار پابین (mm)	تار پابین	زاویه افقی (گراد)	زاویه زنگنه (گراد)	اختلاف ارتفاع (m)	ارتفاع (m)	فاصله افقی (m)	ملحوظات
۱	۱۸۰۰	۱۶۰۰	۱۴۰۰	۲۹/۲۴۱	۱۰۲	؟	؟	؟	؟	
۲	۲۰۰۰	۱۶۰۰	۱۲۰۰	۶۰/۴۵۲	۹۹	؟	؟	؟	؟	$H_A=100m$
۳	۱۷۵۰	۱۶۰۰	۱۴۵۰	۸۵/۲۳۱	۱۰۱	؟	؟	؟	؟	$h=1/60m$

علیم قرار دادی زیر در راهنمای نقشه ها معرف چه عارضه اي می باشد؟
(الف)

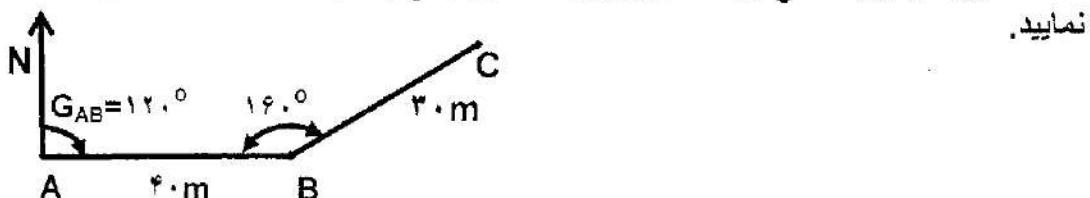
(ب)

(ج)

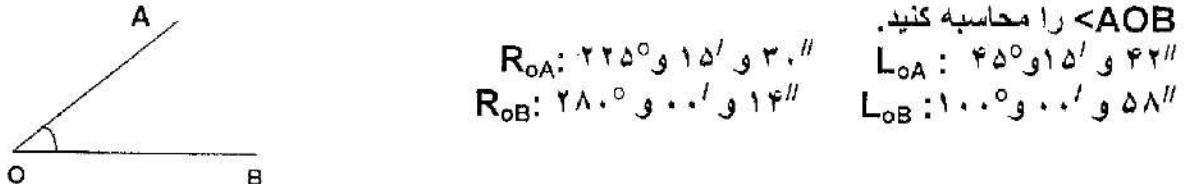
(د)

با توجه به پیمایش زیر هرگاه مختصات نقطه A برابر (۲۰۰ و ۱۵۰) متر و زیمان امتداد AB برابر $40m$ و BC = $30m$ می باشد. مختصات نقاط B و C را محاسبه 120° درجه و طول اضلاع

نمایید.



نتایج حاصل از عملیات اندازه گیری زاویه افقی $\angle AOB$ به روش کوپل بر روی شکل زیر نشان داده شده است. با توجه به آن جدول اندازه گیری زاویه افقی زاویه $\angle AOB$ را ترسیم نموده و مقدار زاویه $\angle AOB$ را محاسبه کنید.



$$R_{OA} = 45^{\circ} \quad L_{OA} = 42^{\circ}$$

$$R_{OB} = 58^{\circ} \quad L_{OB} = 100^{\circ}$$

$$R_{OA} = 45^{\circ} \quad L_{OA} = 42^{\circ}$$

۶ مطابق جدول زیر پروفیل طولی مسیر بین A و B را ترسیم نمایید. (مقیاس طولی $\frac{1}{1000}$ و مقیاس ارتفاعی $\frac{1}{100}$)

نقطه	(ارتفاع) H M	فاصله (L) m	کیلومترار (Km)
A	۱۰۰	۲۵	۰+۰۰۰
۱	۱۰۰/۸۰	۲۰	۰+۰۲۵
۲	۹۹/۴۰	۵۰	۰+۰۴۵
۳	۹۹/۰۰	۱۵	۰+۰۹۵
۴	۹۹/۷۰	۲۰	۰+۱۱۰
۵	۹۹/۴۰	۱۰	۰+۱۲۰
B	۹۹/۹۰		۰+۱۴۰

www.nashr-estekhdam.ir

الف- با توجه به جدول ۷ ترازیابی روی رو مطلوب است محاسبه ستون مربوط به اختلاف ارتفاع وارتفاع نقاط.

نقطه میخ کوپی شده	قرانت عقب B.S	قرانت جلو F.S	ارتفاع نقاط mm	اختلاف ارتفاع mm	ارتفاع نقاط mm
				+	
A	۳۶۲۰				۱۰۰,۰۰۰
۱	۳۶۴۳	۰۸۰۵			
۲	۲۹۴۵	۱۲۱۰			
۳	۳۱۲۵	۱۷۸۰			
۴	۲۸۹۰	۲۱۱۵			
B		۱۹۴۰			

ب- محاسبه اختلاف ارتفاع A تا B بر حسب متر.

اگر مجموع زوایای داخلی یک پنج ضلعی بسته پس از اندازه گیری 1° و 1° و $54^{\circ} 0^{\prime}$ بدست آمده باشد مطلوب است:

الف- محاسبه مقدار خطای بست زاویه ای

ب- چنانچه دقت اندازه گیری زاویه ای تندولیت ($d\alpha = 6^{\circ}$) ثانیه باشد و زوایا دو بار اندازه گیری شده باشند محاسبه حداقل خطای مجاز بست زاویه ای.

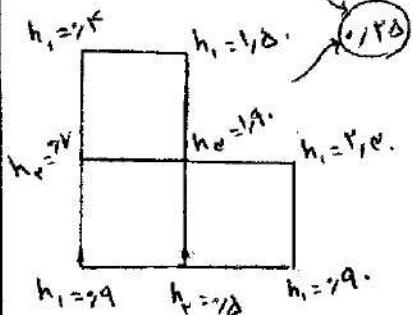
ج- محاسبه مقدار تصحیح هر زاویه پنج ضلعی

$$V = \frac{S}{F} \left[\sum h_i + r \sum h_r + r \sum h_e + f \sum h_f \right]$$

- الم

$$h = \frac{1}{\rho g} \sum h_i = 0.95 \text{ m}$$

$$S = 2\Delta \times 2\Delta = 4\Delta^2 \text{ m}^2$$



$$\sum h_i = r_f + r_r + r_e + r_r + r_f = 4$$

$$\sum h_r = r_r + r_r = 1,2$$

$$\sum h_e = r_e$$

$$\sum h_f = 0$$

$$V = \frac{4\Delta}{F} [4 + r \times 1,2 + r \times 1,2 + r \times 0] = 22.0 \text{ m}^3$$

رسم سه تراز مرطبات (Water level drawing)

$$\Delta H_i = 1.1, \Delta - 1.1, r_e = 1,1 \text{ m}$$

1.1, r_e

1.1, r_f

$$\Delta H' = 1.1 - 1.1, r_e = 0.9 \text{ m}$$

www.nashr-estekhdam.ir

$$X_i = \frac{r \Delta \times 0.9}{1.1} = 1.8 \text{ m}$$



$$\Delta H_r = 1.1, r - 1.1, r = 1,1 \text{ m}$$

$$\Delta H' = 1.1 - 1.1, r = 0.1 \text{ m}$$

$$X_r = \frac{r \Delta \times 0.1}{1.1} = 0.18 \text{ m}$$

$$\Delta H_e = 1.1, r - 1.1, \Delta = 1,1 \text{ m}$$

1.1, r_e

1.1, r_r

1.1, r_f

$$\Delta H' = 1.1 - 1.1, \Delta = 0.1 \text{ m}$$

$$X_e = \frac{r \Delta \times 0.1}{1.1} = 0.18 \text{ m}$$

$$\Delta H_r = 1.1, r - 1.1, r = 0.1 \text{ m}$$

1.1, r_r

1.1, r_e

1.1, r_f

$$X_f = \frac{r \Delta \times 0.1}{1.1} = 0.18 \text{ m}$$

sc: 1/500

۴

$$\Delta H = K L \sin V \cos V + h - N$$

$$H_i = H + \Delta H$$

$$D = K L \sin^2 V$$

شماره نقاط	تارهای استادی متغیر			زاویه افقی	زاویه زوئی	اختلاف ارتفاع (m)	ارتفاع (m)	فاصله افقی (m)	گروکی
	تار بالا	تار میان	تار سطح						
1	۱۸۰۰	۱۴۰۰	۱۴۰۰	۳۹,۲۵۱	۱۰۲	-۱,۲۵	۹۸,۷۵	۳۹,۹۴	
2	۲۰۰۰	۱۴۰۰	۱۳۰۰	۴۶,۴۵۱	۹۹	+۱,۲۵	۱۹,۲۵	۷۹,۹۸	$H=100\text{ m}$
3	۱۷۰۰	۱۴۰۰	۱۴۵۰	۸۵,۲۵۱	۱۰۱	-۰,۴۵	۹۹,۵۳	۲۹,۱۹۹	$h=1,8\text{ m}$

۳

الف - سرز ب - سطواری ج - لیزار د - بوته زار

ز - سهیان ر - رویین درخت

$$G_{AB} = 120^\circ$$

$$G_{BC} = G_{AB} \pm \alpha \pm 10^\circ \quad G_{BC} = 120 + 140 - 10^\circ = 100^\circ$$

$$\Delta X_{AB} = L_{AB} \times \sin G_{AB} = 40 \times \sin 120^\circ = 34,94 \text{ m}$$

$$\Delta Y_{AB} = L_{AB} \times \cos G_{AB} = 40 \times \cos 120^\circ = -20 \text{ m}$$

$$X_B = X_A + \Delta X_{AB} = 180 + 34,94 = 184,94 \text{ m}$$

$$Y_B = Y_A + \Delta Y_{AB} = 100 + (-20) = 180 \text{ m}$$

$$\Delta X_{BC} = L_{BC} \times \sin G_{BC} = 40 \times \sin 100^\circ = 39,18 \text{ m}$$

$$\Delta Y_{BC} = L_{BC} \times \cos G_{BC} = 40 \times \cos 100^\circ = -39,18 \text{ m}$$

$$X_C = X_B + \Delta X_{BC} = 184,94 + 39,18 = 224,12 \text{ m}$$

$$Y_C = Y_B + \Delta Y_{BC} = 180 + (-39,18) = 140,82 \text{ m}$$

۱۰۰-۱۸۰-۲۲۴,۱۲

نیمیم جبرل

سین

شدار زاده

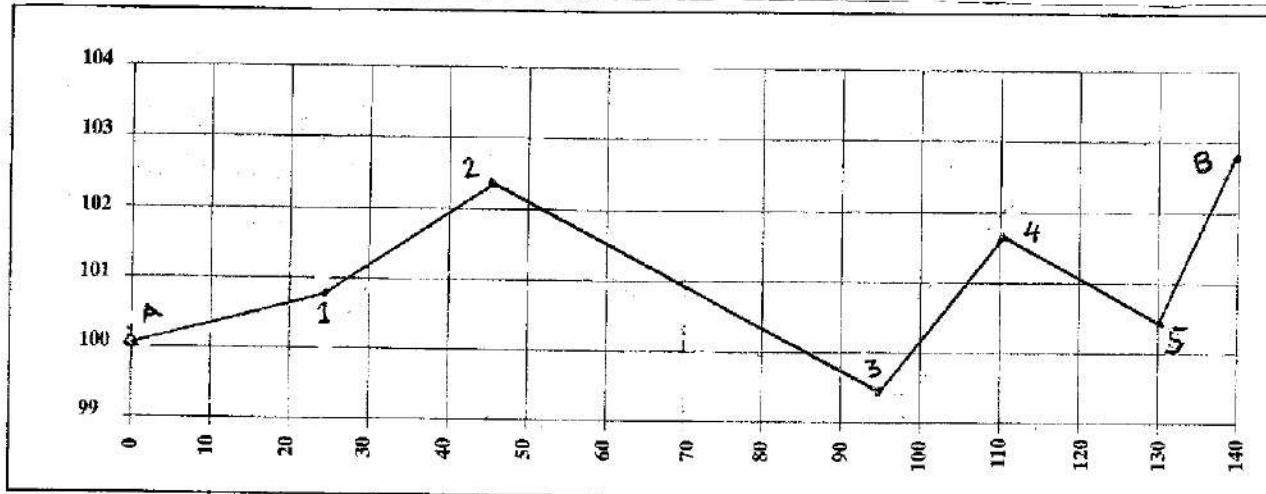
۵

S	حالت دوربین	نقاط	قراست استدار	سیاهی	مقادیر زاویه
O	A	L	۴۵°۱۵'۴۳"	۱۳۸°۱۵'۳۶"	۵۴°۴۵'۰۰"
		R	۲۲۵°۱۵'۳۰"		
	B	L	۱۰۵°۴۵'۳۸"	۱۹۰°۰۰'۳۹"	۵۴°۴۵'۰۰"
		R	۲۸۰°۰۰'۱۴"		

www.nashr-estekhdam.ir

پرسود مژان رسم داشت

۴



نقط	فرانت عقب B.S	فرانت جلو F.S	اختلاف ارتفاع		ارتفاع
			+	-	
A	٣٤٢٠				١٥٥,٠٠٠
1	٣٢٤٣	٠٨٥	٢٤١٥		١٥٢٩١٥
2	٣٩٤٥	١٢١٥	٢٠٤٤		١٥٤٦٤٨
3	٣١٢٥	١٧٨٠	١١٤٥		١٥٥٨١٣
4	٣٨٩٠	٣١١٥	١٠١٠		١٥٤٨٢٣
B		١٩٤٠	٩٥٠		١٥٧٧٧٣

الف : تابع هم بر دارد

V

$$\Delta H_{A-B} = 1077773 - 100000 = 777773 \text{ mm}$$

$$777773 / 1000 = 77.7773 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A-B} = \sum \Delta H = 77.7773 \text{ m}$$

$$\Delta H_{A-B} = Z_{B.S} - Z_{F.S} = 77.7773 \text{ m}$$

www.nashr-estekhdam.ir

$$\text{مجموع ذراعای راهی} = (n-2) \times 180^\circ = (\Delta - 2) \times 180^\circ = \Delta 40^\circ \quad \text{الف}.$$

ذراعی

$$e_d = \Delta 40^\circ, 1' 10'' - \Delta 40^\circ = 1' 10'' \Rightarrow e_d = 1' 10'' \quad \text{خطای بسته راهی ای}$$

$$e_{\max} = \pm 1,5 d \alpha \sqrt{\frac{n}{m}}$$

$$= \pm 1,5 \times 40 \times \sqrt{\frac{5}{4}} = 237''$$

$$e_d < e_{\max} \text{ OK} \quad C_i = \frac{V_i}{Q} = 14''$$

ب

ج