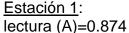


## **EVALUACIÓN - 14/10/2024**

#### **EJERCICIO 1:**

Se estaciona un equialtÍmetro en el punto medio del segmento AB (Estación 1) y luego, sobre la misma alineación AB se estaciona a 4 metros del punto B (Estación 2), tal como se grafica en la figura.

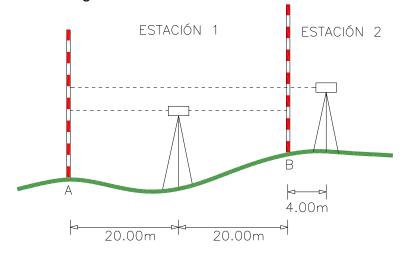
Las lecturas de mira realizadas son las siguientes:



lectura (B)=0.531

### Estación 2:

lectura (A)=1.365 lectura (B)=1.002



- a) Verificar si el equialtimetro se encuentra corregido o no.
- b) ¿Cuál es el desnivel verdadero entre A y B?

En caso de estar descorregido:

- c) ¿Cuál es el valor del error de colimación (ε)?
- d) ¿Cuál debería ser la lectura correcta realizada en el punto A desde la Estación 2?

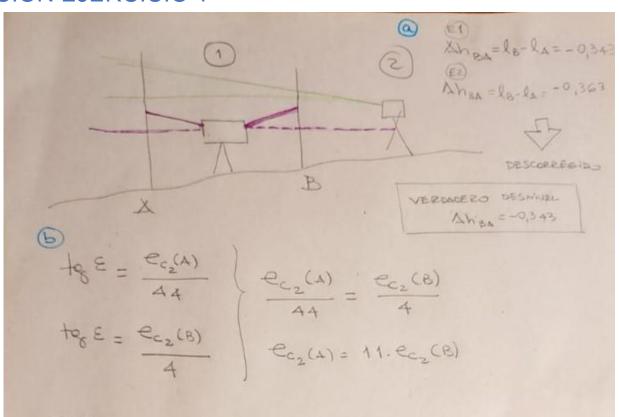
#### **EJERCICIO 2:**

Dada la planilla de campo correspondiente a una nivelación geométrica:

- a) Realizar un croquis de la nivelación.
- b) Realizar un croquis de la situación asociada al punto 4 de la planilla.
- c) Completar la planilla.
- d) Calcular la diferencia de nivel entre los puntos A y B y verificarlo.

NUMERO DE PUNTO	LECTURAS			DC	COTAC	ODC
	ATRÁS	INTERMEDIA	ADELANTE	PC	COTAS	OBS
Α	3,273					inicio
1		1,760				punto intermedio
2					6,156	punto intermedio
3	0,719		0,568			punto de cambio
4			-2,753		10,000	punto de cambio
5		2,190		8,718		punto intermedio
6		0,230				punto intermedio
В			3,175			fin

## **SOLUCION EJERCICIO 1**



EST 2

$$\Delta h_{BA} = (l_B + e_B) - (l_A + e_A)$$

$$\Delta h_{BA} = (l_B - l_A) + (e_{C_2}(B) - e_{C_2}(A))$$

$$-0,363 = -0,343 + (e_{C_2}(B) - 11e_{C_2}(B))$$

$$-0,02 = -10e_{C_2}(B) - e_{C_2}(B) = 0,002$$

$$+8 = \frac{e_{C_2}(B)}{4} - e_{C_2}(B) - \frac{e_{C_2}(B)}{4} = 0,002$$

EL EREDR DE COMMICIÓN EZO

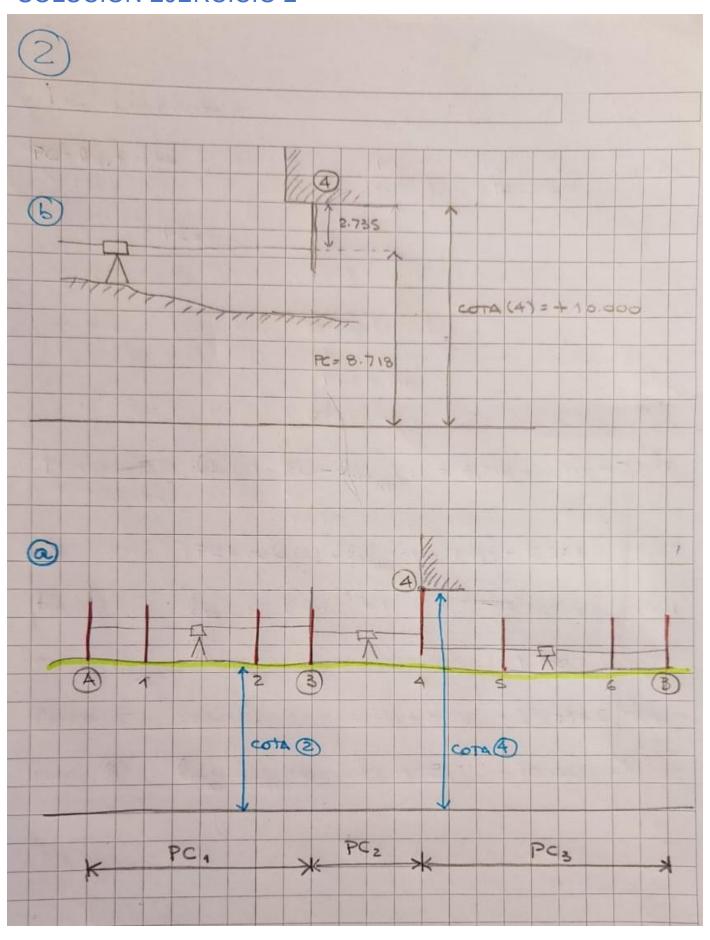
=> la debena ser: 1,365 - 0,022 = 1,343

LECTURA CORRECTA A DESIGN EST 2 = 1,343 mg

VERIF: 1deu B) les debens ser: 1,002 -0,002 = 1,000

AH BA = 1,000 -1,343 = -0,343 / = AH

# **SOLUCION EJERCICIO 2**



0  $l_{max}(4) = PC - cote(4)$  = 8,718 - 10,000 = -1,282PUNTO (4) cote (5) = PC+ 2m(5) PUNTO (S) = 8,718 -2,190 = 6,528 cote (6) = PC - 2 m (6) PUNTO (6) = 8,718-0,230 = 8,488 cob (B) = PC - 2 m ad (B) PUNTO (B) = 8718 - 3 175 = 5,543 PC = 2 map (4) + cole (4) PUNTO (4) = -2.753 + 10 000 = 7,247 cote (3) = PC- (m = (3) PUNTO (B) = 7,247 - 0,719 = 6,528 PC = 2 mm as (3) + cote (3) = 0,568 + 6,528 = 7,096

PUNTO (1)  $cole(2) = PC - 2cm_{int}(1)$ = 7,096 - 1,760 = 5,336

A OTHUR	cote (A)= FC - 2 m (A)
	= 7,096 - 3,273
	= 3,823
© 07404	2 cm (2) = PC - co+2 (2)
	= 7,096-6,156
	= 0,940
(2) Ah	= ZQ ZQ_ = 2,710 - 0,990 = +1,720
S TIAS	- Z ZAT - ZAD - I
Ahas:	= cote (B) - cote (A) = 5 543 - 3 823 = + 1 72=

		I			
NUMERO DE		LECTURAS	DC.	COTAS	
PUNTO	ATRÁS	INTERMEDIA	ADELANTE	PC	COTAS
Α	3,273				3,823
1		1,760		7,096	5,336
2		0,940			6,156
3	0,719		0,568	7,247	6,528
4	-1,282		-2,753		10,000
5		2,190		8,718	6,528
6		0,230			8,488
В			3,175		5,543
∑ (lecturas atrás)=	2,710	∑ (lecturas adelante):	= 0,990		
		Δh (A,B)=	1,720	<b>Δ</b> COTA (A,B)=	1,720