

CÁLCULOS



En los trabajos de topografía se efectúan cálculos para procesamiento de información, de comprobación y ajustes. Los datos obtenidos en el campo son resultados de procesos de medición de ángulos y distancias, estos datos se emplean para determinar coordenadas que son el primer paso para procesos numéricos posteriores como cálculo de áreas, trabajos de particiones, generación de sistemas de información, entre otros.

8.1 Cálculo de proyecciones

Para el cálculo de coordenadas cartesianas a partir de los datos obtenidos en campo, previamente se calculan las proyecciones (referidas a los ejes coordenados) de los lados de una línea poligonal, sea esta cerrada o abierta.

Proyección meridiano

El valor de la proyección meridiano (PM) de un vector de poligonal se calcula así:

$$PM = D \cos Az$$

Proyección paralelo

El valor de la proyección paralelo (PP) de un vector de poligonal se calcula así:

$$PP = D \sen Az$$

8.2 Cálculos de comprobación

8.2.1 Cierre angular

Como ya sabemos en las poligonales los elementos a medir son ángulos y distancias por tal motivo la precisión de estas se ve afectada por los errores accidentales que se presentan en la medición de esas magnitudes, debido a innumerables causas. En el caso de los ángulos podemos encontrar la discrepancia existente ya sea para las poligonales cerradas comparando la sumatoria de los ángulos internos o externos medidos con la condición geométrica $(n - 2) \times 180^\circ = \sum \text{Internos}$ y $(n + 2) \times 180^\circ = \sum \text{Externos}$, o en poligonales abiertas con control total se logra obtener el error de cierre comparando el azimut de llegada con el azimut teórico.

Para las poligonales podemos establecer unas especificaciones de medida de la siguiente forma:

1. Para el caso de levantamiento que no exigen una precisión muy elevada se puede decir que la precisión esta dado por la multiplicación de la precisión angular del transitó y el numero de vértices de la poligonal. Tenemos entonces:

$$E_{ang} < an$$

2. Para el caso de levantamiento de precisión se puede establecer que la precisión esta dada por la multiplicación de la precisión angular del instrumento y la raíz cuadrada del numero de vértices

$$E_{ang} < a(n)^{1/2}$$

Las especificaciones anteriormente descritas nos permiten determinar si el trabajo cumple o no con las condiciones de precisión angular

Ejemplo:

En un levantamiento que no requiere una gran precisión, se obtuvo un error de cierre angular es de 00° 03' empleando la primera formula vista se puede establecer si el trabajo cumple con la exigencia an ; donde el $a = 10''$, $n = 7$ y $E_{ang} = 00°02'$.

$$an = 10'' (7) = 00° 01' 10''$$

$$E_{ang} < an \Rightarrow 00° 02' > 00° 01' 10''$$

En el resultado anterior se ve que el error angular es mayor y por lo tanto trabajo realizado no cumple la condición. Se puede inferir que se ha cometido un error grande (equivocación) y es necesario rectificar los ángulos medidos.

Si en el caso anterior el error de cierre angular fuera de 00°01'00'' y la especificación la misma 00°01'10'' entonces:

$$E_{ang} < an \Rightarrow 00° 01' < 00° 01' 10''$$

Es porque el trabajo esta dentro de las especificaciones y se continua al paso siguiente.

8.2.2 Error de cierre

Es la discrepancia de posición determinada por las coordenadas de dos puntos, ya sea para el caso de una poligonal cerrada el punto de partida y llegada o el punto de llegada y el punto de coordenadas conocidas en una poligonal abierta.

En toda poligonal cerrada sobre si misma o cerrada entre puntos de control de posición conocida (amarrada), se debe cumplir que:

La sumatoria algebraica de las componentes (las dos proyecciones) de la línea que va del primer punto al último debe ser igual a la suma algebraica de las diferencias entre las coordenadas sobre los respectivos ejes, es decir:

En tal caso el error de cierre es igual a la hipotenusa del triangulo que forman los segmentos dirigidos δNS y δEW , (fig. 1).

Si utilizamos para el cálculo el δNS y δEW la formula a emplear es la siguiente:

$$Ec = \sqrt{\delta NS^2 + \delta EW^2}$$

Si utilizamos las coordenadas del punto uno y las de punto uno prima, la formula es:

$$Ec = \sqrt{\{N(1) - N(1')\}^2 + \{E(1) - E(1')\}^2}$$

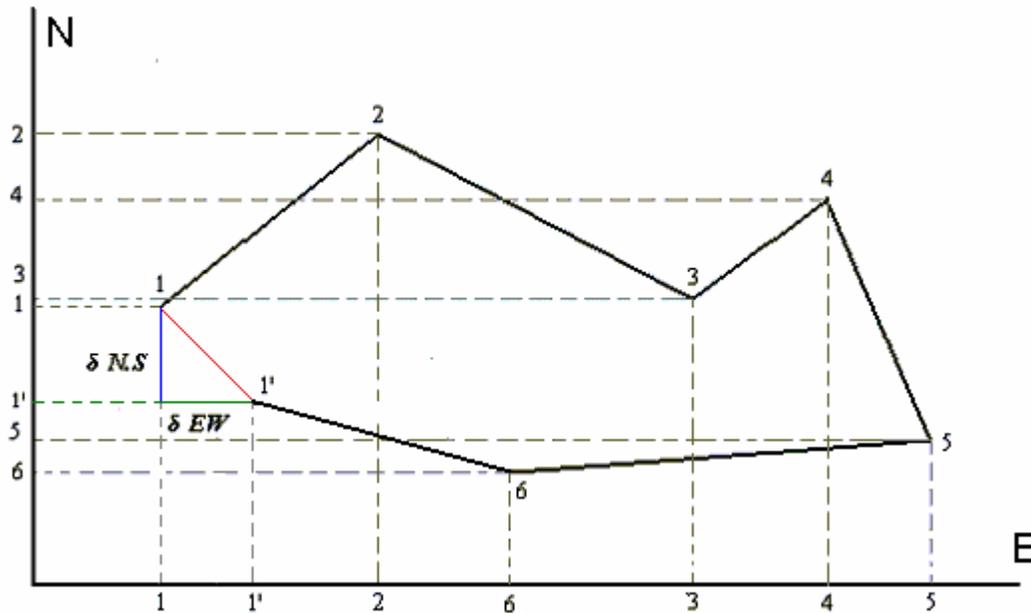


Figura 1

$$Ec = \sqrt{\{PM(1,1')\}^2 + \{PP(1,1')\}^2}$$

En el caso de un poligonal cerrada sobre si misma, $1 = 1' \Rightarrow$ la diferencia es 0

En la práctica los dos valores no son iguales por los errores inherentes a las medidas, pero su valor debe ser inferior a la tolerancia permitida.

La dirección de la línea de cierre se determina por la fórmula:

$$\theta = \arctan (PP / PM)$$

En el trabajo de poligonales abiertas la diferencia del ΔN y la sumatoria de PM 's es igual cero, lo mismo que la diferencia de ΔE y la sumatoria de PP 's.

$$\delta NS = \Delta N - \sum PM = 0$$

$$\delta SW = \Delta E - \sum PP = 0$$

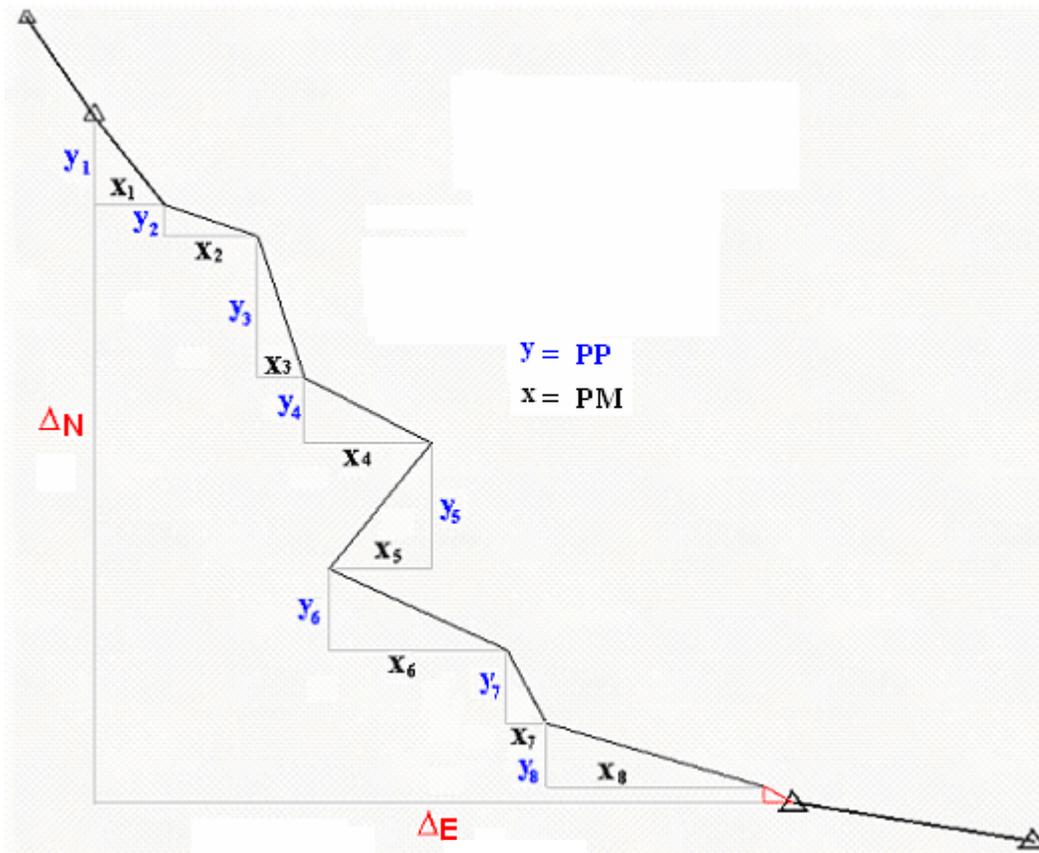


Figura 2

8.2.3 Precisión en poligonales

Los errores de cierre angular y lineal (o posicional) solo los causan errores aleatorios, en las mediciones después de que se ha eliminado todos los errores sistemáticos significativos; estos errores de cierre son, entonces, proporcionales a los respectivos errores estándar Emc_A y Emc_D de las medidas.

Respecto a los errores de cierre en poligonales cerradas, los errores estándar en mediciones angulares y de distancias se pueden expresar en la forma $Emc_A = E\sqrt{n}$ y $Emc_D = E\sqrt{n}$ donde n es el número de vértices claro que en la práctica, para el caso del error de cierre lineal esta más ligado en la longitud de la poligonal.

8.3 MÉTODOS DE AJUSTE

Ya que entendemos el error del cierre lineal (vector entre las coordenadas definitivas y las provisionales). Y que tenemos el criterio anteriormente visto para el cierre angular podemos pensar en el ajuste de las poligonales, el cual podemos efectuar por diversos métodos, entre los más conocidos.

- ◆ Brújula
- ◆ Transito
- ◆ Crandall
- ◆ XY (Ormsby)

8.3.1 Método de la brújula

Consiste en asegurar que se cumpla la condición de cierre de poligonales. Y para esto se basa en que los errores en los levantamientos son accidentales y varían con la raíz cuadrada de la longitud de los lados directamente por lo que se aplican correcciones proporcionales a la longitud de los lados del polígono y que los errores angulares tienen efectos semejantes a los de las medidas lineales.

Este método lo aplicamos cuando creamos que los errores presentes son tanto en el ángulo como en la distancia, ya que este método cambia las proyecciones de tal modo que la azimut y las distancias son cambiadas.

Las formulas aplicadas para obtener la corrección de proyecciones son las siguientes:

$$C_{PM} = \left(\frac{\delta PM}{L} \right) \times DH$$

$$C_{PP} = \left(\frac{\delta PP}{L} \right) \times DH$$

Las correcciones se aplican así:

$$PMC = PM - C_{PM}$$

$$PPC = PP - C_{PP}$$

8.3.2 Método del tránsito

Este método lo empleamos cuando pensamos que los posibles errores presentes en el trabajo de campo están en distancia, ya que el método se corrige proporcionalmente a las proyecciones N y E de tal forma que la longitud de los lados de la poligonal cambia ligeramente, pero las Azimut permanecen prácticamente iguales.

También al igual que el Método de la Brújula se basa en que los errores en los levantamientos son accidentales, pero en este se asume que las medidas angulares son más precisas que las lineales.

Las formulas a aplicar son las siguientes:

$$C_{PM} = \left(\frac{\delta PM}{\sum |PM|} \right) \times PM$$

$$C_{PP} = \left(\frac{\delta PP}{\sum |PP|} \right) \times PP$$

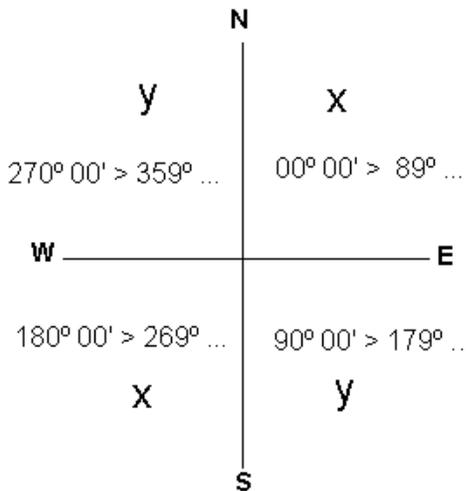
Las correcciones se aplican así:

$$PMC = |PM_i| - C_{PM}$$

$$PPC = |PP_i| - C_{PP}$$

Nota: En algunas ocasiones, puede ser necesario cambiar ligeramente alguna de las correcciones, para cumplir que la sumatoria de corrección en PM y la sumatoria de las correcciones PP deben ser iguales al error en PM o N y el error en PP o E respectivamente, pero esto es debido a que se trabaja con el redondeo a cifras significativas. Generalmente estos cambios se realizan a los valores más grandes.

8.3.3 Método X Y (Ormsby)



A este método se le conoce como método Ormsby, y actúa sobre las distancias sin modificar los ángulos, al igual que el método del tránsito.

El método consiste en asignarle una letra a cada lado de la poligonal de acuerdo con su orientación o dicho de otra forma dependiendo del cuadrante en que se encuentre.

X: cuadrante NE y SW, direcciones 0° y 180°.

Y: cuadrante SE y NW, direcciones 90° y 270°.

Luego de asignarle la letra a cada lado de la poligonal y teniendo la PM y las PP, realizamos la sumatoria en valor absoluto de los términos en x e y de cada una de las proyecciones, obteniendo así una sumatoria de las PM en x (ΣPM_x), una sumatoria de las PM en y (ΣPM_y), una sumatoria de las PP en x (ΣPP_x) y una sumatoria de las PP en y (ΣPP_y).

El paso siguiente es el de armar un sistema de dos ecuaciones lineales con dos incógnitas (x e y) donde los términos independientes son δPM y δPP . La forma de armar estos sistemas de ecuaciones es el siguiente:

- Tomo los términos independientes de las ecuaciones en valor absoluto $|\delta PM|$, $|\delta PP|$ y se observa cual es el término de mayor valor a la ecuación que posee este término la llamo primaria y el signo del término independiente me define los signos de los otros términos de esa ecuación; a la otra la llamo secundaria y mantengo para los términos en X el signo del término independiente de la ecuación primaria, que se cambia para los valores de Y.

Por lo tanto existen dos casos:

- $|\delta PM| > |\delta PP|$

$$\delta PM > 0 \Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} \sum PM_x + \sum PM_y = \delta PM \\ \sum PP_x - \sum PP_y = \delta PP \end{array} \right\}$$

$$\delta PM < 0 \Rightarrow \left\{ \begin{array}{l} -\sum PM_x - \sum PM_y = -\delta PM \\ -\sum PP_x - \sum PP_y = \delta PP \end{array} \right\}$$

$$2. \quad |\delta PM| < |\delta PP|$$

$$\delta PP > 0 \Rightarrow \begin{cases} \sum PPx + \sum PPy = \delta PP \\ \sum PMx - \sum PMy = \delta PM \end{cases}$$

$$\delta PP < 0 \Rightarrow \begin{cases} -\sum PPx - \sum PPy = -\delta PP \\ -\sum PMx + \sum PMy = \delta PM \end{cases}$$

Ya teniendo el sistema de dos ecuaciones lo resolvemos para obtener los coeficientes de x e y.

Teniendo los coeficientes de x e y podemos calcular las correcciones de PM y PP aplicando las siguientes formulas:

$$\begin{aligned} Cx &= |P| \cdot x & Cx &= \text{corrección de términos en x} \\ Cy &= |P| \cdot y & Cy &= \text{corrección de términos en y} \\ & & P &= \text{proyección meridiana o paralela en valor absoluto} \end{aligned}$$

Es muy importante darle a cada corrección el signo que le toca de acuerdo con el origen (en las formulas) que pueden ser PM y PP y de acuerdo con la letra que le corresponde por lado a que pertenece.

Por ultimo para obtener las proyecciones corregidas aplicamos lo siguiente:

$$\begin{aligned} PMC &= PM - CPM \\ PPC &= PP - CPP \end{aligned}$$

Un chequeo que se puede realizar para determinar si el proceso esta bien hecho es que la sumatoria algebraica de las proyecciones corregidas en PM y PP son igual a cero.

8.3.4 Método de Crandall

Este permite realizar el ajuste de las longitudes de la poligonal sin alterar sus azimuts. Esta basado en la teoría de mínimos cuadrados.

Veamos los pasos para realizar un ajuste por dicho método:

1. se calculan las proyecciones (PM , PP)
2. se obtiene los valores de L^2 , D^2 , LD , para cada una de las proyecciones, con las siguientes formulas:

$$L^2 = \frac{PM^2}{DH} \qquad D^2 = \frac{PP^2}{DH} \qquad LD = \frac{PP \times PM}{DH}$$

3. se efectúa la sumatoria de cada uno de los elementos anteriormente calculados, ($\sum L^2$, $\sum D^2$, $\sum LD$).
4. Determinamos el valor de A y B por medio de las formulas que aparecen a continuación:

$$A = \frac{\delta PP(\sum LD) - \delta PM(\sum D^2)}{(\sum L^2 \sum D^2) - (\sum LD)^2}$$

$$B = \frac{\delta PM(\sum LD) - \delta PP(\sum L^2)}{(\sum L^2 \sum D^2) - (\sum LD)^2}$$

5. calculamos el valor de las correcciones, reemplazando los valores obtenidos en el numeral 2 y 4 en las siguientes formulas:

$$C_{PM} = A.L^2 + B.LD$$

$$C_{PP} = A.LD + B.D^2$$

6. las proyecciones corregidas las determinamos con:

$$PPc = PP + C_{PP}$$

$$PMc = PM + C_{PM}$$

Los métodos de Tránsito, Brújula y Crandall se pueden aplicar al hacer los cálculos utilizando los programas de cálculos topográficos conocidos en el mercado actual.

Ejemplo: teniendo la siguiente cartera de poligonal realizar el ajuste por los métodos, brújula, tránsito, XY.

Est	Ang. Hor.	Dist. Hor.	PM	PP	N	E
P1					1000.00	1000.00
P2	224° 23'	94.52	-67.57	-66.09	932.43	933.91
P3	166° 52'	95.92	-93.41	21.79	839.02	955.70
P4	140° 40'	84.52	-65.38	53.56	773.64	1009.26
P5	91° 30'	76.72	-2.01	76.69	771.63	1085.96
P6	84° 01'	66.72	6.95	66.35	778.59	1152.31
P7	89° 42'	41.64	0.23	41.64	778.82	1193.95
P8	35° 25'	30.94	25.22	17.93	804.03	1211.88
P9	353° 30'	37.18	36.94	-4.22	840.98	1207.66
P10	307° 47'	68.77	42.13	-54.35	883.11	1153.31
P11	311° 50'	175.46	117.33	-130.46	1000.44	1022.86
P1	269° 30'	21.92	-0.19	-21.92	1000.25	1000.94

$$\delta PM = +0.24$$

Perímetro: 794.31

$$\delta PP = +0.92$$

Estaciones: 11

$$Ec = 0.97$$

$$Gp = 1/816$$

Ajuste por brújula

En el cuadro a continuación encontramos los datos calculados de las correcciones a las proyecciones, las proyecciones corregidas y las coordenadas obtenidas luego del proceso.

CPM	CPP	PMC	PPC	N	E
				1000.00	1000.00
0.03	0.11	-67.60	-66.20	932.40	933.80
0.03	0.11	-93.44	21.68	838.96	955.48
0.03	0.10	-65.41	53.46	773.55	1008.94
0.02	0.09	-2.03	76.60	771.52	1085.54
0.02	0.08	6.93	66.27	778.45	1151.81
0.01	0.05	0.22	41.59	778.67	1193.40
0.01	0.04	25.21	17.89	803.88	1211.29
0.01	0.04	36.93	-4.26	840.81	1207.03
0.02	0.08	42.11	-54.43	882.92	1152.60
0.05	0.20	117.28	-130.66	1000.20	1021.94
0.01	0.02	-0.20	-21.94	1000.00	1000.00

Ajuste por tránsito

CPM	CPP	PMC	PPC	N	E
				1000.00	1000.00
-0.04	-0.11	-67.61	-66.20	932.39	933.80
-0.05	0.04	-93.46	21.75	838.93	955.55
-0.03	0.09	-65.42	53.47	773.51	1009.02
0.00	0.13	-2.01	76.56	771.50	1085.58
0.00	0.11	6.95	66.24	778.45	1151.82
0.00	0.07	0.23	41.57	778.68	1193.39
0.01	0.03	25.21	17.90	803.89	1211.29
0.02	0.00	36.92	-4.22	840.81	1207.07
0.02	-0.09	42.11	-54.44	882.92	1152.63
0.06	-0.22	117.27	-130.68	1000.19	1021.95
0.00	-0.03	-0.19	-21.95	1000.00	1000.00

Ajuste por XY

En el cuadro agregamos una columna en la cual se indica la letra que le pertenece a la proyección de acuerdo al cuadrante.

La ecuación primaria corresponde a las proyecciones paralelo, tenemos entonces que estas quedan dispuestas:

$$(66,09 + 66,35 + 41,64 + 17,93 + 21,92)X + (21,79 + 53,56 + 76,69 + 4,22 + 54,35 + 130,46)Y = 0.94$$

$$(67,57 + 6,95 + 0,23 + 25,22 + 0,19)X - (93,41 + 65,38 + 2,01 + 36,94 + 42,13 + 117,33)Y = 0.25$$

Al reducir términos:

$$213,93 X + 341,07 Y = 0.94$$

$$100,16 X - 357,20 Y = 0.25$$

Obtenemos los valores de X e Y:

$$X = 3.81 \times 10^{-3}$$

$$Y = 3.68 \times 10^{-4}$$

	CPM	CPP	PMC	PPC	N	E
					1000.00	1000.00
X	0,25	0.25	-67.82	-66.34	932.18	933.66
Y	-0,03	0.01	-93.38	21.78	838.80	955.44
Y	-0,02	0.02	-65.36	53.54	773.44	1008.98
Y	0,00	0.03	-2.01	76.66	771.43	1085.64
X	0,03	0.25	6.92	66.10	778.35	1151.74
X	0,00	0.15	0.23	41.49	778.58	1193.23
X	0,09	0.07	25.13	17.86	803.71	1211.09
Y	-0,01	0.00	36.95	-4.22	840.66	1206.87
Y	-0,02	0.02	42.15	-54.37	882.81	1152.50
Y	-0,04	0.05	117.37	-130.51	1000.19	1022.00
X	0,00	0.08	-0.19	-22.00	1000.00	1000.00

8.4 Cálculo de coordenadas

El cálculo de coordenadas es determinar la posición de puntos en el plano cartesiano y se logra de una manera sencilla, teniendo las coordenadas de un punto origen que debe ser el punto inicial, las coordenadas del segundo punto son:

$$N_i = N_{i-1} \pm PM$$

$$E_i = E_{i-1} \pm PP$$

8.5 Cálculo de áreas

Uno de los valores a calcular más comúnmente es el área de un predio, este valor puede determinarse gráfica o matemáticamente.

Métodos matemáticos: utilizando las coordenadas cartesianas mediante un arreglo adecuado de los datos:

8.5.1 Métodos gráficos:

Descomposición en figuras geométricas, método de la tira, método de la cuadrícula, red de puntos o planímetro de puntos, planímetro polar, planímetro de carro, etc.

Planímetro de puntos

El planímetro de puntos es una cuadrícula de puntos espaciados de una manera uniforme y dibujada sobre un material transparente. Para determinar el área de una figura plana empleando este tipo de planímetro, se coloca sobre el dibujo a escala, se cuentan los puntos que están dentro del perímetro y sobre él; para lograr una buena medición el número de puntos se cuenta unas tres veces y luego se promedia el resultado.

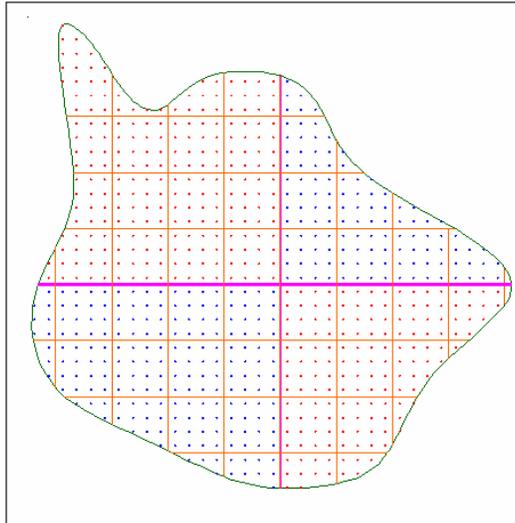


Figura 3. Tomada de Apuntes Planimetría.
Julián Garzón B.

Para calcular el resultado se relaciona la densidad de puntos por la unidad de área en el papel con la escala de áreas.

Ejemplo 1:

Se desea determinar el área de dos secciones A y B de una vía en un plano a escala 1:1250, en las cuales se obtuvieron 46 y 45 puntos respectivamente, luego de realizar la media del resultado de los conteos con un planímetro de 4 puntos por centímetro cuadrado.

$$1\text{ cm} = 1250\text{ cm} \Rightarrow 1\text{ cm} = 12.5\text{ m} \qquad \frac{46}{4} = 11.5\text{ cm}^2 \qquad \frac{45}{4} = 11.25\text{ cm}^2$$

$$\begin{array}{c} 1\text{ cm} = 12.5\text{ m} \quad 1\text{ cm} = 12.5\text{ m} \\ \diagdown \quad \diagup \\ \quad \quad \quad \diagup \quad \diagdown \\ \quad \quad \quad 1\text{ cm}^2 = 156.25\text{ m}^2 \end{array}$$

$$\begin{array}{cc} 1\text{ cm}^2 = 156.25\text{ m}^2 & 1\text{ cm}^2 = 156.25\text{ m}^2 \\ 11.5\text{ cm}^2 = X_A & 11.25\text{ cm}^2 = X_B \end{array}$$

$$X_A = 1796.9 m^2$$

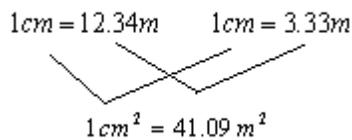
$$X_B = 1757.8 m^2$$

Ejemplo 2:

Se desea determinar el volumen entre dos secciones A y B de una vía con longitud de 20m, en un plano a escala horizontal 1:1234 y escala vertical 1:333, en las cuales se obtuvieron 46 y 45 puntos respectivamente, luego de realizar la media del resultado de los conteos con un planímetro de 4 puntos por centímetro cuadrado.

$$1 cm = 1234 cm \Rightarrow 1 cm = 12.34 m \quad \frac{46}{4} = 11.5 cm^2 \quad \frac{45}{4} = 11.25 cm^2$$

$$1 cm = 333 cm \Rightarrow 1 cm = 3.33 m$$



$$1 cm^2 = 41.09 m^2$$

$$11.5 cm^2 = x$$

$$1 cm^2 = 41.09 m^2$$

$$11.25 cm^2 = y$$

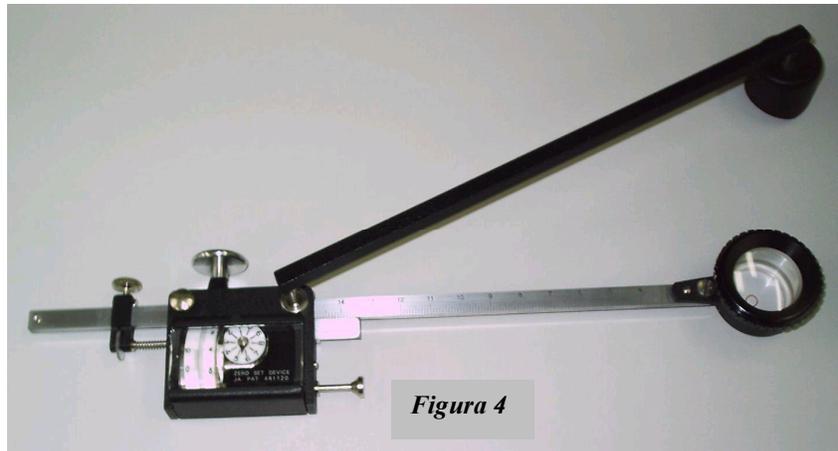
$$x = 472.53 m^2$$

$$y = 462.26 m^2$$

$$volumen = \frac{Ax + Ay}{2} \times L \Rightarrow volumen = \left(\frac{472.53 m^2 + 462.26 m^2}{2} \right) \times 20 m \Rightarrow$$

$$volumen = 9347.9 m^3$$

Planímetro polar



El planímetro polar es un instrumento que nos permite calcular áreas de figuras planas cerradas, por un proceso de integración mecánica, al recorrer su perímetro dibujado en un plano a escala conocida a partir del número de vueltas que da una rueda especialmente graduada que tiene el instrumento por debajo. Dicha rueda gira registrando una cantidad proporcional al área de la figura.

El planímetro se encuentra compuesto de: un polo que es el que fijamos en el momento de medir, un brazo polar que es el que pivota sobre el polo y tiene en el la unidad integradora la cual está formada por el disco integrador que se encuentra conectado al tambor primario dividido en 100 partes para obtener lecturas de 1/1000 de revolución del círculo integrador mediante un nonio; otro indicador nos da el número de vueltas completas del círculo.

Los planímetros pertenecen a los instrumentos llamados integradores, y se fundan en la propiedad de que el área barrida por una barra de longitud fija es proporcional al camino recorrido por una ruedita de eje paralelo a la barra.

Un planímetro puede ser usado de dos formas:

- Con el polo dentro de la figura.
- Con el polo fuera de la figura.

Con el polo dentro de la figura la forma de trabajo es la siguiente:

1. Se fija el papel para que durante el proceso de medida éste no se mueva.
2. Situar el planímetro de tal forma que durante todo el recorrido sobre la línea de contorno el instrumento no quede ni demasiado abierto, ni demasiado cerrado.
3. Nos aseguramos de que el punto fijo lo está en realidad y marcamos un punto en el papel que va a ser el punto de partida y llegada del circuito con el planímetro. Sobre este punto es donde se sitúa la marca de la lupa que se encuentra en el brazo trazador y leer en nonio para anotar la lectura.
4. Se recorre la línea de contorno en el sentido de las manecillas del reloj con la mayor precisión posible hasta llegar de nuevo al punto de que se partió donde realizamos la lectura final.
5. La diferencia entre las dos lecturas multiplicada por el factor de escala, nos proporciona el valor del área.

Para el trabajo con el polo afuera se repiten los mismos pasos que en el procedimiento anterior. Esta forma de empleo del planímetro es más aconsejable que la anterior aunque no se puedan medir áreas tan grandes como las que se miden con el método del polo dentro de la figura.

En los planímetros de tipo mecánicos que son convencionales se debe tener en cuenta que para cada medida de área se debe aplicar una constante a una diferencia de lecturas que se obtiene:

Nota: si el área a medir tiene agujeros se podría medir después y restar a mano, pero es un proceso que se puede simplificar solo con una forma de medir adecuada con el planímetro. Así pues que si que si el área de la figura presenta irregularidades como vemos en el gráfico; lo que podemos hacer es dibujar una línea que una la línea del perímetro con la línea de contorno del hueco y desplazar la marca del planímetro por dicha línea, recorrer el contorno de el hueco en sentido contrario y regresar por la línea el punto desde donde se dibujo, para continuar el proceso de la forma normal. Lo que hace el planímetro es que el resta esa área interior.

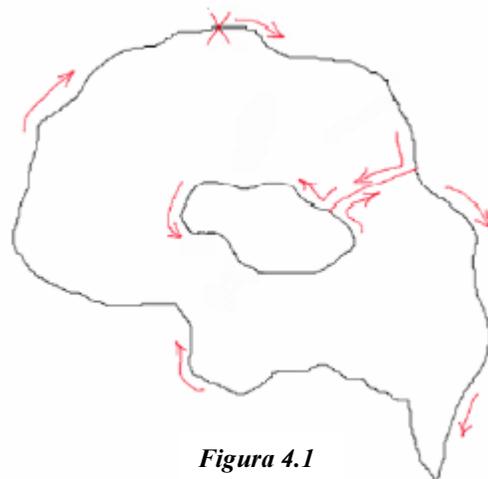


Figura 4.1

Para hacer más práctica la fórmula del área, suele determinarse, para distintas escalas y longitudes del brazo trazador, lo que corresponde a cada unidad de nonio. Una unidad de nonio corresponde a un milésimo de vuelta de la ruedecilla.

Si llamamos n , el número de divisiones de nonio que ha variado la lectura en dos posiciones extremas, es decir, la lectura final menos lectura inicial (corresponde al w de la fórmula).

$$w = 2\pi rn, \text{ unidad de nonio} = \frac{w}{1000}$$

$$S = \frac{2\pi rnL}{1000}, \text{ S en mm}^2, \text{ si r y L están en mm.}$$

$$S(m^2) = \frac{2\pi rnL}{(1000)^3}$$

Escala longitudinal $E = 1/M$

Escala de áreas $E^2 = 1/M^2$

1 unidad en el plano representa M unidades en el terreno, entonces el área de una unidad en el plano es M^2 unidades cuadradas en el terreno.

$$S = \frac{2\pi rLM^2}{(1000)^3} n \quad U n, m^2 \quad (U \text{ es la unidad del nonio})$$

Ejemplo:

$$L = 16.67mm \quad 2\pi r = 60mm \quad E = 1/1000$$

$$L_0 = 0 \quad L_1 = 0.348 \Rightarrow n = L_1 - L_0 \Rightarrow n = 0.348 - 0 \Rightarrow n = 0.348 \text{ unidades}$$

$$S = \frac{60 \times 16.67 \times 1000 \times 1000}{1000 \times 1000 \times 1000} \times 348 = 348.07m^2$$

Nota: En los planímetros generalmente la circunferencia de la ruedecilla trazadora, es decir, $2\pi r$, vale 60mm.

Papel milimetrado

Es un método sencillo y rápido para calcular áreas gráficamente con el cual se logra una precisión aceptable. Este método también se conoce determinación de áreas por cuadrícula.

Colocando sobre el papel milimetrado de calidad un dibujo calcado de la figura que se desea medir, se cuenta primero el número de cuadros grandes *ver cuadrícula resaltada con naranja en el gráfico* (cm^2 o cuadrados de 5×5 mm) y por último en las secciones que quedan se cuentan el número de cuadros de un mm^2 .

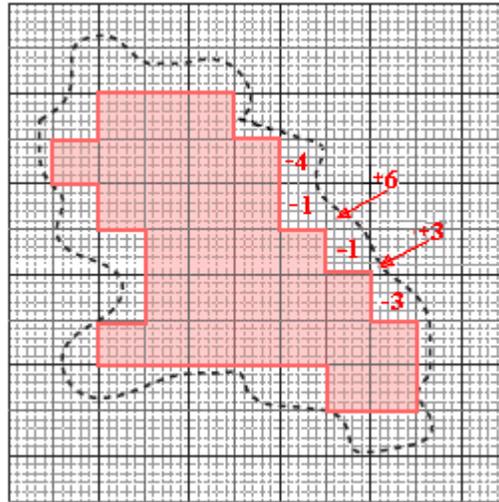


Figura 5.

Áreas por descomposición en triángulos

Este método gráfico consiste en formar dentro del perímetro a trabajar, ya sea que este se encuentre conformado por líneas rectas o que sea un contorno irregular, triángulos de los cuales es muy fácil determinar el áreas empleando formulas ya vistas.

Para el caso de que el perímetro esté formado por líneas rectas, la formación de los triángulos es sencilla ver grafico Z y se procede luego a calcular el área de cada uno para luego sumarlas obtener el área total.

Cuando se presente que el perímetro se encuentra formado por líneas curvas o sea que es un perímetro irregular, lo que se tiene que hacer es cambiar los limites irregulares por líneas que tengan la característica de compensar las áreas excluidas a raíz de este proceso, con áreas incluidas para el calculo que no pertenecen a la figura levantada, ver figura Z, para continuar luego con la división en triángulos que en conjunto serán equivalentes a el área de la región trabajada. La ubicación de dichas líneas se lleva acabo a ojo, preferiblemente con una regla transparente que facilite el tanteo para la compensación.

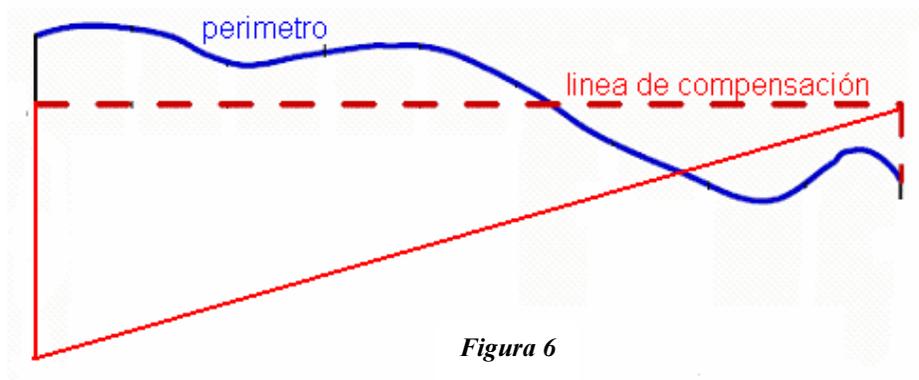


Figura 6

8.5.2 Métodos Analíticos

Método de Gauss

En este método, conocidas las coordenadas de los vértices de un polígono, por medio de estas podemos conocer el área de la región poligonal aplicando dos métodos: (fig 7).

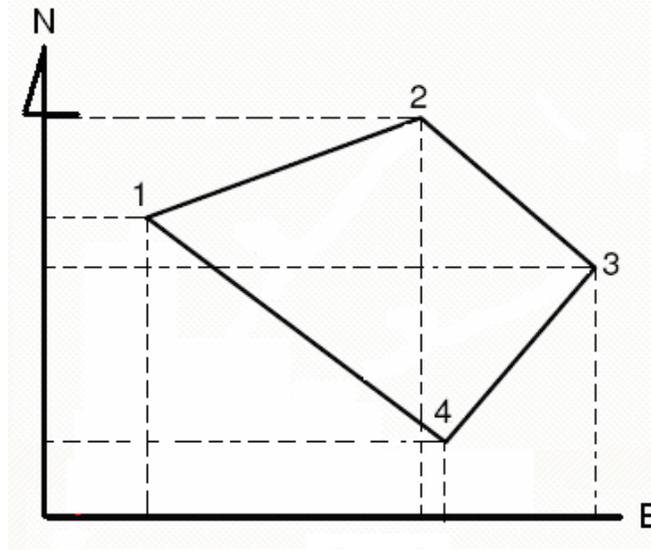


Figura 7

Método A.

$$2A = [(N_1E_2 + N_2E_3 + N_3E_4 + N_4E_1) - (E_1N_2 + E_2N_3 + E_3N_4 + E_4N_1)]$$

$$2A = [\sum (N_i E_{i+1}) - \sum (E_i N_{i+1})]$$

Método B

N_1	E_1	⇒	N_1	E_4
N_2	E_2		N_2	E_1
N_3	E_3		N_3	E_2
N_4	E_4		N_4	E_3
N_1	E_1		N_4	E_4

$$2A = [N_1(E_2 - E_4) + N_2(E_3 - E_1) + N_3(E_4 - E_2) + N_4(E_1 - E_3)]$$

$$2A = \sum_{i=1}^n N_i (E_{i+1} - E_{i-1})$$

Ejemplo:

Calcular por el método A el área del siguiente polígono.

- $N_1=100$ $E_1=100$
- $N_2=60$ $E_2=70$
- $N_3=30$ $E_3=50$
- $N_4=50$ $E_4=20$

$$2A = 100(70 - 20) + 60(50 - 100) + 30(20 - 70) + 50(100 - 50) = 5000 - 3000 - 1500 + 2500 = 3000 \Rightarrow$$

$$A = \frac{3000}{2} = 1500 \text{ unidades de área}$$

Método de coordenadas polares

Es un método que nos permite calcular el área de un polígono, que se ha radiado desde un mismo punto, sin necesidad de determinar las coordenadas para aplicar el método de Gauss.

En la (Fig. 8) se puede ver el polígono 1 2 3 4, y las radiaciones a cada uno de los vértices, las cuales en el dibujo forman un triángulos, así para obtener el área de el polígono, se obtienen la áreas de cada uno de los triángulos (O12, O23, O34) se suman y luego se la resta la del ángulo O14 que se encuentra marcado con rojo.

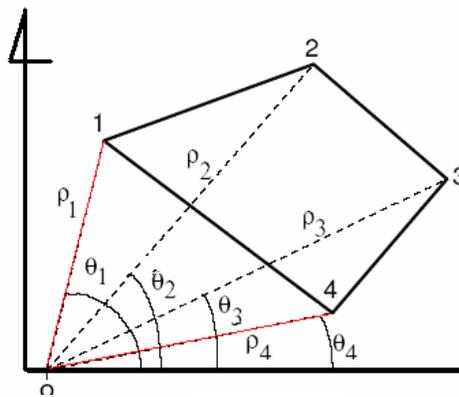


Figura 8

Método de los trapecios

Este se emplea cuando se necesita determinar en un plano el área de una figura cuya línea de contorno es una línea curva como la que vemos en la figura. Para lograr tal fin se divide la línea de levantamiento en un cierto número de pequeños intervalos de iguales longitudes h_i y unas líneas perpendiculares formando cada par de ellas trapecoides de los cuales podemos hallar el área.

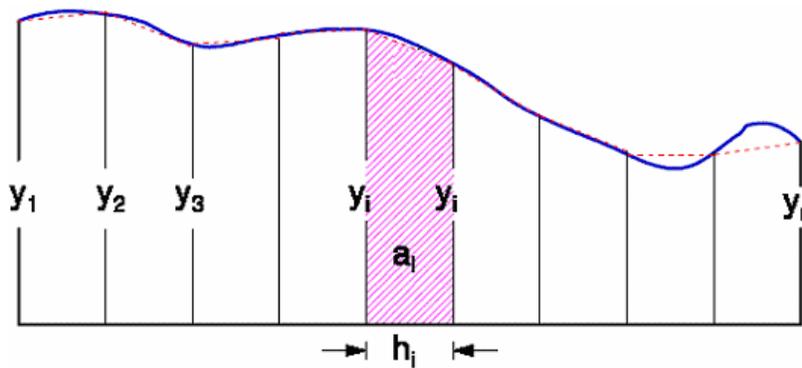


Figura 9

Para simplificar el trabajo del cálculo de toda la figura se utiliza la siguiente formula:

$$A = \frac{h_i}{2} (y_1 + 2y_2 + 2y_3 + \dots + y_n)$$

Método de simpson

Este método también conocido como regla de Simpson, se utiliza cuando se emplea para calcular el área con mayor precisión de figuras con contorno irregular. En este procedimiento se hace la suposición que el contorno de la figura está compuesto por una serie de arcos parabólicos, así pues que la figura debe ser dividida en un número par de franjas (ver fig. 10).

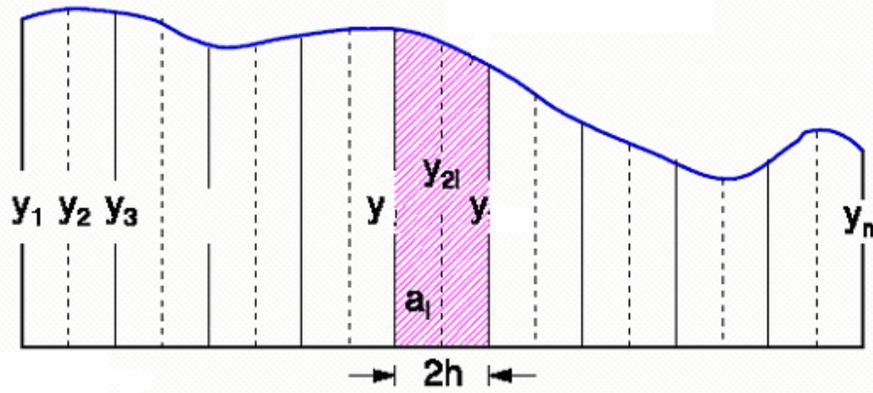


Figura 10

Para determinar el área de toda la figura se aplica la siguiente fórmula:

$$A = \frac{h}{3}(x + 2O + 4e)$$

Donde: x es la suma de la primera y la última perpendiculares ($y_1 + y_n$).

O es la suma de las perpendiculares impares restantes.

e de las perpendiculares pares.

8.6 Omisión de datos en una poligonal¹

Se puede presentar ocasionalmente, al realizar el levantamiento de un polígono cerrado, que no es posible tomar todos los datos de campo o se olvidó tomar datos; las soluciones se basan en que el polígono debe cerrarse forzosamente. Este problema puede resolverse si los datos omitidos se reducen a:

- Longitud y rumbo de un lado.
- Longitud de un lado y rumbo de otro.
- Longitud de dos lados.
- Rumbo de dos lados.

La desventaja de este método radica en que no existe comprobación de las medidas restantes es decir, hay que suponer que los valores de campo no están afectados por valores de ninguna clase.

A continuación se explican la solución a problemas para cada uno de los casos:

¹ Tomado de los Apuntes sobre cálculos de Gilberto Gómez Gómez.

8.6.1 Desconocida la longitud y el rumbo de un lado.

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	417.26	S 79° 00' W
2-3	219.78	S 31° 15' W
3-4	Omitida	Omitida
4-5	318.25	N 86° 45' E
5-1	551.40	N 01° 30' W

Solución:

- Se calculan las proyecciones de los lados conocidos.
- Se determina el $\delta N.S$ y el $\delta E.W$.
- Se determina el error de cierre con la formula que se vio anteriormente, éste valor equivale a la distancia omitida 3-4.
- Se determina la dirección de la línea de cierre, equivaliendo esta dirección al rumbo del lado omitido.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2	417.26	S 79° 00' W	-79.61	-409.58
2-3	219.78	S 31° 15' W	-187.89	-114.02
3-4				
4-5	318.25	N 86° 45' E	18.04	317.74
5-1	551.40	N 01° 30' W	551.23	-14.45
			$\Sigma PM = 301.77$	$\Sigma PP = -220.31$

$\delta N.S = 301.77$

$\delta E.W = -220.31$

$Ec = \sqrt{(301.77)^2 + (-220.31)^2} = \sqrt{139601.63} = 373.63 \Rightarrow Ec = 373.63 \Rightarrow \text{Longitud de } 3-4 = 373.63.$

$\tan R = \frac{-220.31}{+301.77} = -0.7300 \Rightarrow R = 36^\circ 08' \Rightarrow R = S 36^\circ 08' E$

Por el signo de la tangente nos damos cuenta que el rumbo de la línea 3-4 es SE o NW (tangente negativa en el 2° y el 4° cuadrante); puesto que las proyecciones Sur son menores que las Nortes, entonces el rumbo de la línea es SE.

8.6.2 Desconocida la longitud de un lado y el rumbo de otro.

En este tipo de problemas se pueden presentar dos casos:

- Los datos omitidos son de dos lados consecutivos.
- Los datos omitidos son de dos lados no consecutivos.

Caso 1.

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	417.26	S 79° 00' W
2-3	219.78	S 31° 15' W
3-4	374.63	Omitida
4-5	Omitida	N 86° 45' E
5-1	551.40	N 01° 30' W

Solución:

- Se calculan las proyecciones de los lados conocidos.
- Se determina el $\delta N.S$ y el $\delta E.W$.
- Se determina el error de cierre y la dirección de esa línea.
- Con Los datos obtenidos, el rumbo conocido y la longitud conocida se construye un triángulo que puede resolverse completamente por trigonometría. (Ley de Senos)
- Se analizan los resultados obtenidos para determinar el rumbo del lado de la dirección desconocida.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2	417.26	S 79° 00' W	-79.61	-409.58
2-3	219.78	S 31° 15' W	-187.89	-114.02
3-4	374.63			
4-5		N 86° 45' E		
5-1	551.40	N 01° 30' W	551.23	-14.45
			$\Sigma PM = 283.73$	$\Sigma PP = -538.05$

$$\delta N.S = 283.73$$

$$\delta E.W = -538.05$$

$$Ec = \sqrt{(283.73)^2 + (-538.05)^2} = \sqrt{370000.52} = 608.28 \Rightarrow \text{Longitud de línea auxiliar} = 608.28$$

$$\tan R = \frac{538.05}{283.73} = -1.8963 \Rightarrow R = 62^\circ 12' \Rightarrow R = N 62^\circ 12' W \text{ o } S 62^\circ 12' E$$

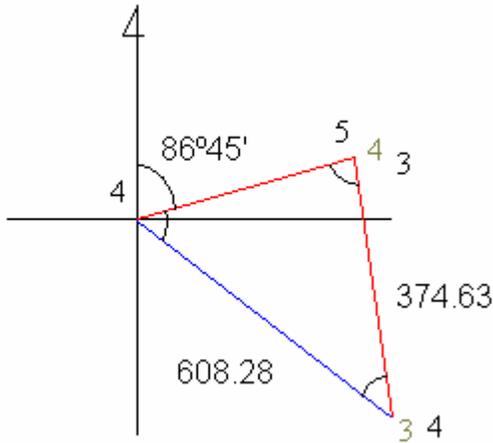


Figura 11

Por inspección puede determinarse que el rumbo de la línea es SE; la línea auxiliar para determinar el triángulo es:

$$L = 608.28 \quad R = S62^{\circ}12'E$$

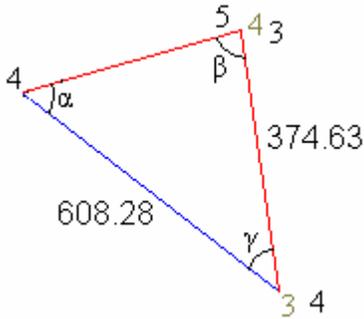


Figura 12

$$\text{Az línea auxiliar} = 180^{\circ} - 62^{\circ}12' = 117^{\circ} 48'$$

$$\alpha = 117^{\circ} 48' - 86^{\circ} 45' = 31^{\circ} 03'$$

$$\frac{374.63}{\text{sen}31^{\circ}03'} = \frac{608.28}{\text{sen}\beta} \Rightarrow \text{sen}\beta = \frac{\text{sen}31^{\circ}03' \times 608.28}{374.63} = 0.8375$$

$$\beta = 56^{\circ} 53'$$

Puesto que el ángulo β es mayor de $90^{\circ} \Rightarrow$ el ángulo $\beta = 180^{\circ} - 56^{\circ} 53' = 123^{\circ} 07'$

$$\gamma = 180^{\circ} - (31^{\circ} 03' + 123^{\circ} 07') \Rightarrow \gamma = 25^{\circ} 50'$$

$$\frac{(4-5)}{\text{sen}25^{\circ}50'} = \frac{374.63}{\text{sen}31^{\circ}03'} \Rightarrow (4-5) = \frac{0.4358 \times 374.63}{0.5158} = 316.52$$

$$\text{Longitud (4-5)} = 316.52$$

$$\text{Az línea auxiliar} = 360^{\circ} - 62^{\circ} 12' = 297^{\circ} 48'$$

$$\text{Az (4-3)} = 297^{\circ} 48' + 25^{\circ} 50' = 323^{\circ} 38'$$

$$R(4-3) = 360^\circ - 323^\circ 38' = 36^\circ 22' \Rightarrow R(4-3) = N 36^\circ 22' W$$

Al observar el cuadro de las proyecciones calculadas, nos podemos dar cuenta que el rumbo (3-4) debe ser SE para poder balancear las proyecciones N con las proyecciones S y las proyecciones E con las proyecciones W.

Entonces en definitiva:

$$R(3-4) = S36^\circ 22' E$$

$$Longitud(4-5) = 316.52$$

Caso 2

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	Omitido	S 79° 00' W
2-3	219.78	S 31° 15' W
3-4	374.63	S 36°15' E
4-5	318.25	Omitido
5-1	551.40	N 01° 30' W

Solución:

a).Lo mismo que el caso anterior y el triángulo se forma haciendo caso omiso de que los lados desconocidos no son adyacentes.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2		S 79° 00' W		
2-3	219.78	S 31° 15' W	-187.89	-114.02
3-4	374.63	S 36°15' E	-302.10	221.52
4-5	318.25			
5-1	551.40	N 01° 30' W	551.23	-14.45
			$\Sigma PM = 61.24$	$\Sigma PP = 93.05$

$$\delta N.S = 61.24$$

$$\delta E.W = 93.05$$

$$Ec = \sqrt{(61.24)^2 + (93.05)^2} = \sqrt{12408.64} = 111.39 \Rightarrow Longitud\ de\ línea\ auxiliar = 111.39$$

$$\tan R = \frac{93.05}{61.24} = 1.5194 \Rightarrow R\ Línea\ auxiliar = S 56^\circ 39' W$$

Se construye el triángulo con los datos conocidos:

- R línea auxiliar = S 56° 39' W
- L línea auxiliar = 111.39

- R (AB) = S 79° 00' W
- L (BC) = 318.25

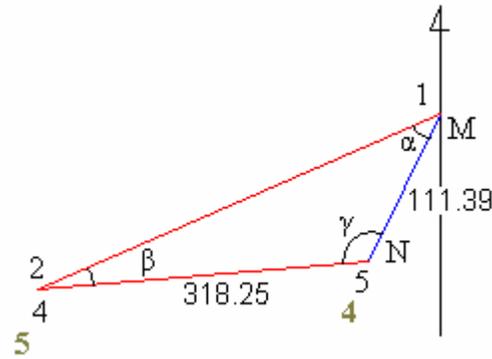


Figura 13

R línea auxiliar = S56° 39' W \Rightarrow Az línea auxiliar = 236°39'
 Az (AB) = 259° 00'

$$\alpha = 259^{\circ}00' - 236^{\circ}39' = 22^{\circ} 21'$$

$$\frac{318.25}{\text{sen}22^{\circ}21'} = \frac{111.39}{\text{sen}\beta} \Rightarrow \text{sen } \beta = \frac{0.3803 \times 111.39}{318.25} = 0.1333 \Rightarrow \beta = 7^{\circ} 39'$$

$$\gamma = 180^{\circ} - (7^{\circ} 39' + 22^{\circ} 21') \Rightarrow \gamma = 150^{\circ}$$

$$\frac{AB}{\text{sen}150^{\circ}} = \frac{318.25}{\text{sen}22^{\circ}21'} \Rightarrow AB = \frac{318.25 \times 0.500}{0.3803} = 418.40$$

Longitud (AB) = 418.40

Az línea auxiliar = 236° 39' - 180° = 56° 39'

Az (CB) = (56°39'+360°) - γ = 266° 39'

No sabemos si la línea es (CB) o (BC) es decir Az (CB)= 266°39' o Az (BC)= 266° 39' \Rightarrow R (CB) = S 86°39' W o R (BC) = N 86°39' E

Puesto que (AB) tiene un rumbo SW \Rightarrow PM (AB) = 418.40 \times 0.1908 = 79.83 \Rightarrow al realizar de nuevo la sumatoria de PM nos da un resultado de -18.59 lo que nos indica que el valor de la proyección que falta debe ser positivo por lo tanto el rumbo es NE para balancear las proyecciones.

En Definitiva:

Longitud (AB) = 418.40

R (BC) = N 86° 39' E

8.6.3 Desconocida la longitud de dos lados

Para este también se presentan dos casos:

1. Los datos omitidos son los de dos lados consecutivos
2. Los datos omitidos son los de dos lados no consecutivos

Caso 1.

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	417.26	S 79° 00' W
2-3	Omitida	S 31° 15' W
3-4	Omitida	S36° 15'E
4-5	318.25	N 86° 45' E
5-1	551.40	N 01° 30' W

Solución:

- a). Se calculan las proyecciones de los lados conocidos.
- b). Se determina el $\delta N.S$ y el $\delta E.W$.
- c). Se determina el error de cierre y la dirección de esa línea.
- d). Con los datos obtenidos se construye un triángulo (línea auxiliar de dirección dada, y dos líneas de dirección conocida), que se puede resolver por Ley de Senos.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2	417.26	S 79° 00' W	-79.61	-409.58
2-3		S 31° 15' W		
3-4		S 36° 15' E		
4-5	318.25	N 86° 45' E	18.04	317.74
5-1	551.40	N 01° 30' W	551.23	-14.45
			$\Sigma PM = 489.66$	$\Sigma PP = -106.29$

$$\delta N.S = 489.66$$

$$\delta E.W = -106.29$$

$$Ec = \sqrt{(489.66)^2 + (106.29)^2} = \sqrt{251064.48} = 501.06 \Rightarrow \text{Longitud de línea auxiliar} = 501.06$$

$$\tan R = \frac{-106.29}{489.66} = -0.2117 \Rightarrow R \text{ Línea auxiliar} = S 12^\circ 15' E \text{ ó } N 12^\circ 15' W \Rightarrow$$

R Línea auxiliar = S 12° 15' E

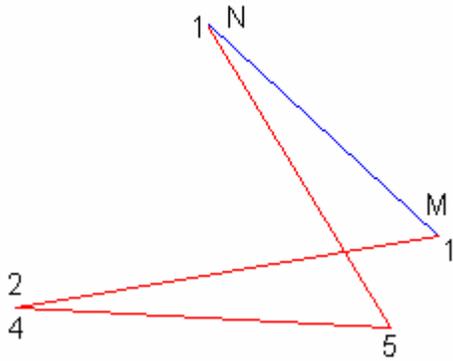


Figura 15

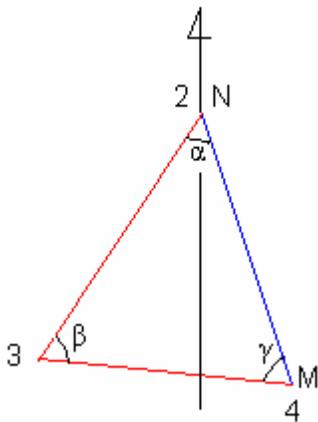


Figura 16

$$\text{Az Línea auxiliar} = 180^\circ - 12^\circ 15' = 167^\circ 45' \Rightarrow \text{Az Línea auxiliar} = 167^\circ 45'$$

$$\text{Az (2-3)} = 180^\circ + 31^\circ 15' = 211^\circ 15' \Rightarrow \text{Az (2-3)} = 211^\circ 15'$$

$$\text{Az (3-4)} = 180^\circ - 36^\circ 15' = 143^\circ 45' \Rightarrow \text{Az (3-4)} = 143^\circ 45'$$

$$\alpha = \text{Az (2-3)} - \text{Az Línea auxiliar} = 211^\circ 15' - 167^\circ 45' = 43^\circ 30' \Rightarrow \alpha = 43^\circ 30'$$

$$\beta = \text{Az (3-4)} - \text{Az (3-2)} = 143^\circ 45' - (211^\circ 15' - 180^\circ) = 112^\circ 30' \Rightarrow \beta = 112^\circ 30'$$

$$\gamma = \text{Az Línea auxiliar} - \text{Az (4-3)} = (167^\circ 45' + 180^\circ) - (143^\circ 45' + 180^\circ) = 24^\circ 00' \Rightarrow \gamma = 24^\circ 00'$$

$$\frac{501.06}{\text{sen}12^\circ30'} = \frac{(2-3)}{\text{sen}24^\circ00'} \Rightarrow (2-3) = \frac{0.4067 \times 501.06}{0.9239} \Rightarrow L(2-3) = 220.56$$

$$\frac{(3-4)}{\text{sen}43^\circ30'} = \frac{501.06}{\text{sen}12^\circ30'} \Rightarrow (3-4) = \frac{501.06 \times 0.6884}{0.9223} \Rightarrow L(3-4) = 373.34$$

En Definitiva:

$$\text{Longitud (2-3)} = 220.56$$

$$\text{Longitud (3-4)} = 373.34$$

Caso 2.

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	417.26	S 79° 00' W
2-3	219.78	S 31° 15' W
3-4	Omitido	S 36°15' E
4-5	318.25	N 86°45' E
5-1	Omitido	N 01° 30' W

Solución:

a).Lo mismo que el caso anterior, haciendo caso omiso a que los lados desconocidos no son consecutivos.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2	417.26	S 79° 00' W	-79.61	-409.58
2-3	219.78	S 31° 15' W	-187.89	-114.02
3-4		S 36°15' E		
4-5	318.25	N 86° 45' E	18.04	317.74
5-1		N 01° 30' W		
			$\Sigma PM = -249.46$	$\Sigma PP = -205.86$

$$\delta N.S = -249.46$$

$$\delta E.W = -205.86$$

$$Ec = \sqrt{(249.46)^2 + (205.86)^2} = \sqrt{104608.63} = 323.43 \Rightarrow \text{Longitud de línea auxiliar} = 323.43$$

$$\tan R = \frac{-205.86}{-249.46} = 0.8252 \Rightarrow R \text{ Línea auxiliar} = N 39^\circ 32' E \text{ ó } S 39^\circ 32' W \Rightarrow$$

R Línea auxiliar = N 39° 32' E

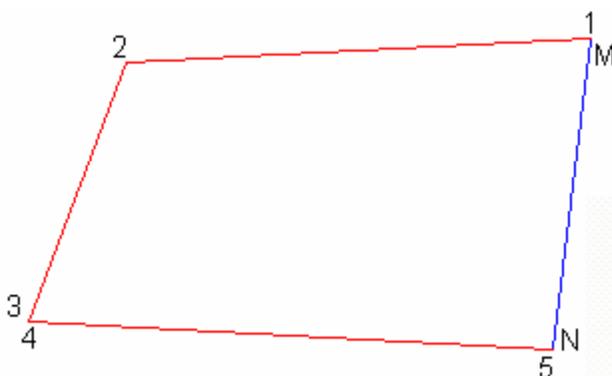


Figura 17

Se construye el triángulo con los siguientes datos:

- L Línea auxiliar = 323.43; R Línea auxiliar = N 39° 32' E
- R (3-4) = S 36° 15' E
- R (5-1) = N 01° 30' W

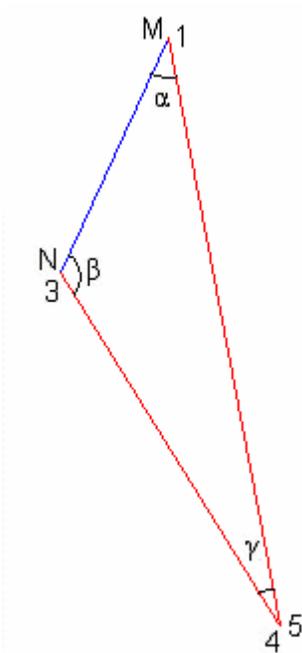


Figura 18

$$\text{Az (5-1)} = 360^\circ - 01^\circ 30' \Rightarrow \text{Az (5-1)} = 358^\circ 30'$$

$$\text{Az (1-5)} = 358^\circ 30' - 180^\circ \Rightarrow \text{Az (1-5)} = 178^\circ 30'$$

$$\text{Az Línea auxiliar} = 39^\circ 32'$$

$$\text{CAz Línea auxiliar} = 39^\circ 32' + 180^\circ \Rightarrow \text{CAz Línea auxiliar} = 219^\circ 32'$$

$$\text{Az (3-4)} = 180^\circ - 36^\circ 15' \Rightarrow \text{Az (3-4)} = 143^\circ 45'$$

$$\text{Az (4-3)} = 143^\circ 45' + 180^\circ \Rightarrow \text{Az (4-3)} = 323^\circ 45'$$

$$\alpha = \text{CAz Línea auxiliar} - \text{Az (1-5)} = 219^\circ 32' - 178^\circ 30' = 41^\circ 02' \Rightarrow \alpha = 41^\circ 02'$$

$$\beta = \text{Az (3-4)} - \text{Az Línea auxiliar} = 143^\circ 45' - 39^\circ 32' = 104^\circ 13' \Rightarrow \beta = 104^\circ 13'$$

$$\gamma = \text{Az (5-1)} - \text{Az (3-4)} = 358^\circ 30' - 323^\circ 45' = 34^\circ 45' \Rightarrow \gamma = 34^\circ 45'$$

$$\frac{323.43}{\text{sen}34^\circ 45'} = \frac{(3-4)}{\text{sen}41^\circ 02'} \Rightarrow (3-4) = \frac{323.43 \times 0.6565}{0.5700} \Rightarrow L (3-4) = 372.51$$

$$\frac{323.43}{\text{sen}34^\circ 45'} = \frac{(5-1)}{\text{sen}104^\circ 13'} \Rightarrow (5-1) = \frac{323.43 \times 0.9694}{0.5700} \Rightarrow L (5-1) = 550.05$$

En Definitiva:

$$Longitud (3-4) = 372.51$$

$$Longitud (5-1) = 550.05$$

8.6.4 Desconocidos los rumbos de dos lados

Para este también se presentan dos casos:

1. Los datos omitidos son los de dos lados consecutivos
2. Los datos omitidos son los de dos lados no consecutivos

Caso 1.

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	417.26	S 79° 00' W
2-3	219.78	Omitida
3-4	374.63	Omitida
4-5	318.25	N 86° 45' E
5-1	551.40	N 01° 30' W

Solución:

- a), b), c) y d) como los casos anteriores.
 e). Con todos los datos obtenidos se analizan todos los posibles triángulos solución del problema.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2	417.26	S 79° 00' W	-79.61	-409.58
2-3	219.78			
3-4	374.63			
4-5	318.25	N 86° 45' E	18.04	317.74
5-1	551.40	N 01° 30' W	551.23	-14.45
			$\Sigma PM = 489.66$	$\Sigma PP = -106.29$

$$\delta N.S = 489.66$$

$$\delta E.W = -106.29$$

$$Ec = \sqrt{(489.66)^2 + (106.29)^2} = \sqrt{251064.48} = 501.06 \Rightarrow \text{Longitud de línea auxiliar} = 501.06$$

$$\tan R = \frac{-106.29}{489.66} = -0.2171 \Rightarrow R \text{ Línea auxiliar} = S 12^\circ 15' E \text{ ó } N 12^\circ 15' W \Rightarrow$$

R Línea auxiliar = S 12° 15' E

Elementos para construir el triángulo:

- Longitud Línea auxiliar = 501.06; R Línea auxiliar = S 12° 15' E
- Longitud (2-3) = 219.78
- Longitud (3-4) = 374.63

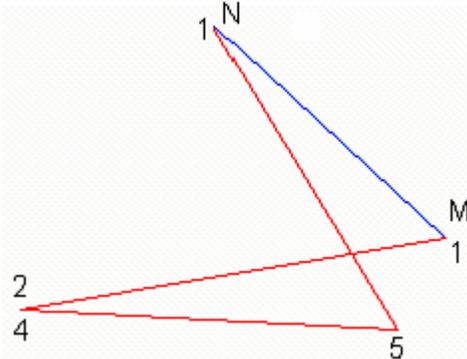
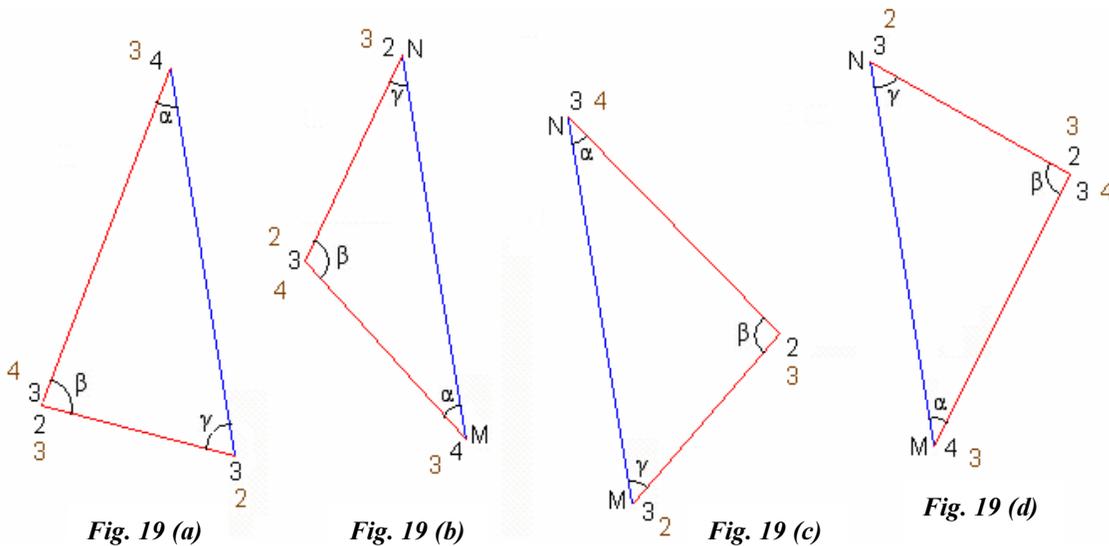


Figura 19



Para la construcción del triángulo cualquiera de las 4 posibilidades que existen, satisfacen las condiciones de acuerdo a los datos; en todos los casos los ángulos van a tomar el mismo valor (congruencia de triángulos), los cuales van a diferir en el cuadrante (el Rumbo), de acuerdo a la posición que se les de dentro de los cuadrantes. Por el análisis del cuadro de proyecciones o por comprobación de los valores podemos obtener la verdadera dirección de los lados.

Asumimos la posibilidad (a)

- Longitud Línea auxiliar = 501.06
- R Línea auxiliar = S 12° 15' E
- Longitud (2-3) = 219.78
- Longitud (3-4) = 374.63

Ley de Cosenos: $a^2 = b^2 + c^2 - 2bc \times \cos \alpha$

$$a^2 = (219.78)^2 = 48303.25$$

$$b^2 = (501.06)^2 = 251061.12$$

$$c^2 = (374.63)^2 = 140347.64$$

$$\cos \alpha = \frac{a^2 - b^2 - c^2}{-2bc} = \frac{48303.25 - 251061.12 - 140347.64}{-2 \times 501.06 \times 374.63} = \frac{-343105.51}{-375424.22} = 0.9139$$

$$\Rightarrow \cos \alpha = 0.9139 \Rightarrow \alpha = 23^\circ 57'$$

$$\cos \beta = \frac{b^2 - a^2 - c^2}{-2ac} = \frac{251061.12 - 48303.25 - 140347.64}{-2 \times 219.78 \times 374.63} = \frac{+62140.23}{-164672.36} = -0.3790$$

$$\Rightarrow \cos \beta = -0.3790 \Rightarrow \beta = 112^\circ 16'$$

$$\cos \gamma = \frac{c^2 - a^2 - b^2}{-2ab} = \frac{140347.64 - 48303.25 - 251061.12}{-2 \times 219.78 \times 501.06} = \frac{-159016.73}{-220245.93} = 0.7220$$

$$\Rightarrow \cos \gamma = 0.7220 \Rightarrow \gamma = 43^\circ 47'$$

De acuerdo al grafico (a)

$$\text{Az Línea auxiliar} = 180^\circ - 12^\circ 15' \Rightarrow \text{Az Línea auxiliar} = 167^\circ 45'$$

$$\text{Az (3-4)} = \text{Az Línea auxiliar} + \alpha = 167^\circ 45' + 23^\circ 57' \Rightarrow \text{Az (3-4)} = 191^\circ 42'$$

$$\text{R (3-4)} = 191^\circ 42' - 180^\circ = 11^\circ 42' \Rightarrow \text{R (3-4)} = \text{S } 11^\circ 42' \text{ W}$$

$$\text{R (4-3)} = \text{N } 11^\circ 42' \text{ E} \Rightarrow \text{Az (4-3)} = 11^\circ 42'$$

$$\text{Az (2-3)} = \text{Az (4-3)} + \beta = 11^\circ 42' + 112^\circ 16' \Rightarrow \text{Az (2-3)} = 123^\circ 58'$$

$$\text{R (2-3)} = 180^\circ - 123^\circ 58' = 56^\circ 02' \Rightarrow \text{R (2-3)} = \text{S } 56^\circ 02' \text{ E}$$

$$\text{R (2-3): S } 56^\circ 02' \text{ E ó N } 56^\circ 02' \text{ W}$$

$$\text{R (3-4): N } 11^\circ 42' \text{ E ó S } 11^\circ 42' \text{ W}$$

De acuerdo con el grafico (b)

$$\text{Az (2-3)} = \text{Az Línea auxiliar} + \gamma = 167^\circ 45' + 43^\circ 47' \Rightarrow \text{Az (2-3)} = 211^\circ 32'$$

$$\text{Az (3-2)} = 211^\circ 32' - 180^\circ = 31^\circ 32' \Rightarrow \text{Az (3-2)} = 31^\circ 32'$$

$$\text{Az (3-4)} = \text{Az (3-2)} + \beta = 31^\circ 32' + 112^\circ 16' \Rightarrow \text{Az (3-4)} = 143^\circ 48'$$

$$\text{R (2-3)} = 211^\circ 32' - 180^\circ = 31^\circ 32' \Rightarrow \text{R (2-3)} = \text{S } 31^\circ 32' \text{ W}$$

$$\text{R (3-4)} = 180^\circ - 143^\circ 48' = 36^\circ 12' \Rightarrow \text{R (3-4)} = \text{S } 36^\circ 12' \text{ E}$$

$$\text{R (2-3): N } 31^\circ 32' \text{ E ó S } 31^\circ 32' \text{ W}$$

$$\text{R (3-4): S } 36^\circ 12' \text{ E ó N } 36^\circ 12' \text{ W}$$

De acuerdo con el gráfico (c)

$$Az(3-4) = Az \text{ Línea auxiliar} - \alpha = 167^\circ 45' - 23^\circ 57' \Rightarrow Az(3-4) = 143^\circ 48'$$

$$Az(4-3) = 143^\circ 48' + 180^\circ = 323^\circ 48' \Rightarrow Az(4-3) = 323^\circ 48'$$

$$Az(3-2) = Az(4-3) - \beta = 323^\circ 48' - 112^\circ 16' \Rightarrow Az(3-2) = 211^\circ 32'$$

$$Az(2-3) = 211^\circ 32' - 180^\circ = 31^\circ 32' \Rightarrow Az(2-3) = 31^\circ 32'$$

$$R(3-4) = 180^\circ - 143^\circ 48' = 36^\circ 12' \Rightarrow R(3-4) = S 36^\circ 12' E$$

R(2-3): N 31° 32' E ó S 31° 32' W

R(3-4): S 36° 12' E ó N 36° 12' W

De acuerdo con el gráfico (d)

$$Az(2-3) = Az \text{ Línea auxiliar} - \gamma = 167^\circ 45' - 43^\circ 47' \Rightarrow Az(2-3) = 123^\circ 58'$$

$$Az(3-2) = 123^\circ 58' + 180^\circ = 303^\circ 58' \Rightarrow Az(3-2) = 303^\circ 58'$$

$$Az(3-4) = Az(3-2) - \beta = 303^\circ 58' - 112^\circ 16' \Rightarrow Az(3-4) = 191^\circ 42'$$

$$R(2-3) = 180^\circ - 123^\circ 58' = 56^\circ 02' \Rightarrow R(2-3) = S 56^\circ 02' E$$

$$R(3-4) = 191^\circ 42' - 180^\circ = 11^\circ 42' \Rightarrow R(3-4) = S 11^\circ 42' W$$

R(3-2): S 56° 02' E ó N 56° 02' W

R(3-4): N 11° 42' E ó S 11° 42' W

Entonces las posibilidades se reducen a:

Rumbo (3-2)	Rumbo (3-4)
S 56° 02' E	N 11° 42' E
N 56° 02' W	S 11° 42' W
N 31° 32' E	S 36° 12' E
S 31° 32' W	N 36° 12' W

Observando el cuadro de proyecciones, podemos darnos cuenta que la suma de proyecciones N es mayor que la suma de proyecciones S, asumimos entonces que los rumbos deben ser S; las posibilidades se reducen entonces a:

R(2-3): S 56° 02' E ó S 31° 32' W

R(3-4): S 11° 42' W ó S 36° 12' E

$$\text{Longitud (2-3)} = 219.78 \quad \text{Longitud (3-4)} = 374.63$$

La diferencia entre las proyecciones E y W es de 106.29 siendo mayor las proyecciones W, podemos entonces decir:

Para obtener las proyecciones sobre el paralelo necesitamos el seno del rumbo.

$$\text{sen}56^{\circ}02' \times 219.78 = 0.8294 \times 219.78 = +182.28$$

$$\text{sen}31^{\circ}32' \times 219.78 = 0.5230 \times 219.78 = -114.94$$

$$\text{sen}1^{\circ}42' \times 374.63 = 0.028 \times 374.63 = -75.97$$

$$\text{sen}36^{\circ}12' \times 374.63 = 0.5906 \times 374.63 = +221.26$$

$$+182.28 - 75.97 = +106.31 \quad (1)$$

$$+182.28 + 221.26 = +403.54$$

$$-114.94 - 75.97 = -190.91$$

$$-114.94 + 221.26 = -106.32 \quad (4)$$

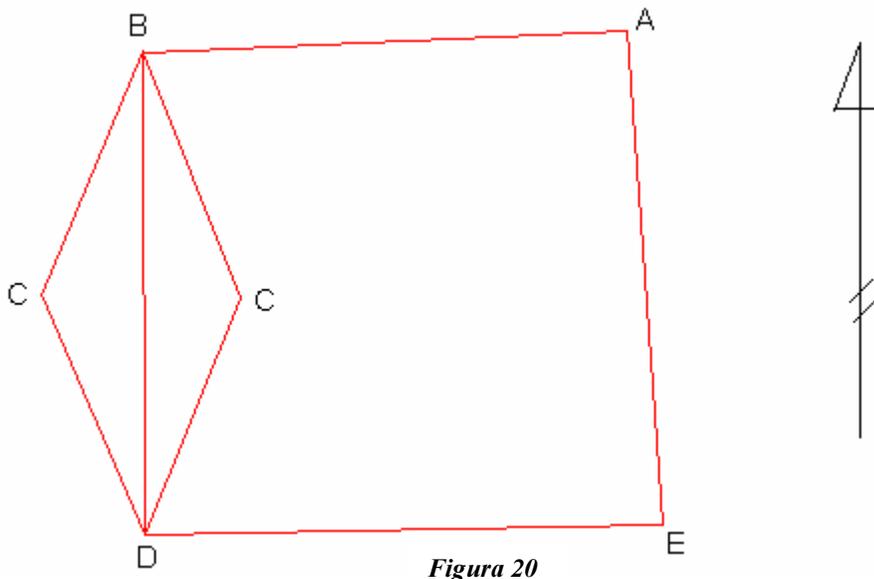
(a) y (d) satisfacen la condición que la diferencia de proyecciones vale 106.31, entonces la solución puede ser:

Rumbo (2-3) = S 56° 02' E y Rumbo (3-4) = S 11° 42' W

ó

Rumbo (2-3) = S 31° 32' W y Rumbo (3-4) = S 36° 12' E

El gráfico sería entonces



Para poder determinar la verdadera solución necesitamos conocer una condición adicional, tal como (2-3) dirección SE, etc.

Caso2

LADO	LONGITUD	RUMBO
1-2	417.26	S 79° 00' W
2-3	219.78	Omitida
3-4	374.63	S 36° 15' E
4-5	318.25	Omitida
5-1	551.40	N 01° 30' W

Solución:

- a). b), c) y d) como los casos anteriores.
 e). Con todos los datos obtenidos se analizan todos los posibles triángulos solución del problema.

Lado	Longitud	Rumbo	PM	PP
1-2	417.26	S 79° 00' W	-79.61	-409.58
2-3	219.78			
3-4	374.63	S 36° 15' E	-302.10	221.52
4-5	318.25			
5-1	551.40	N 01° 30' W	551.23	-14.45
			$\Sigma PM = 169.52$	$\Sigma PP = -202.51$

$\delta N.S = 169.52$
 $\delta E.W = -202.51$

$E_c = \sqrt{(169.52)^2 + (202.51)^2} = \sqrt{69747.33} = 264.10 \Rightarrow \text{Longitud de línea auxiliar} = 264.10$

$\tan R = \frac{-202.51}{169.52} = -1.1946 \Rightarrow R \text{ Línea auxiliar} = S 50^\circ 04' E \text{ ó } N 50^\circ 04' W$

Elementos para construir el triángulo

- Longitud Línea auxiliar = 264.10
- Rumbo Línea auxiliar = S 50° 04' E
- Longitud (2-3) = 219.78
- Longitud (4-5) = 318.25

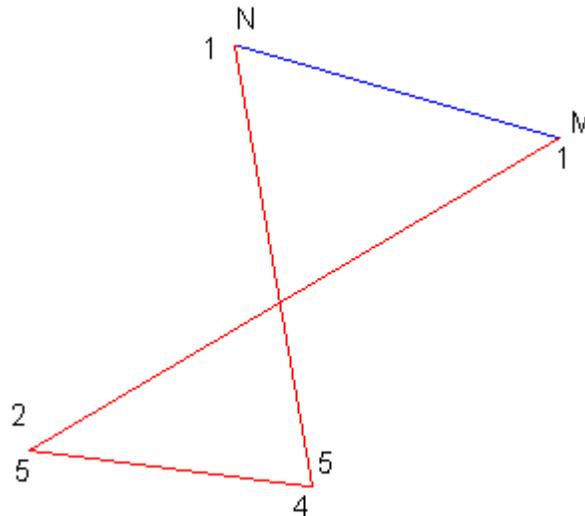
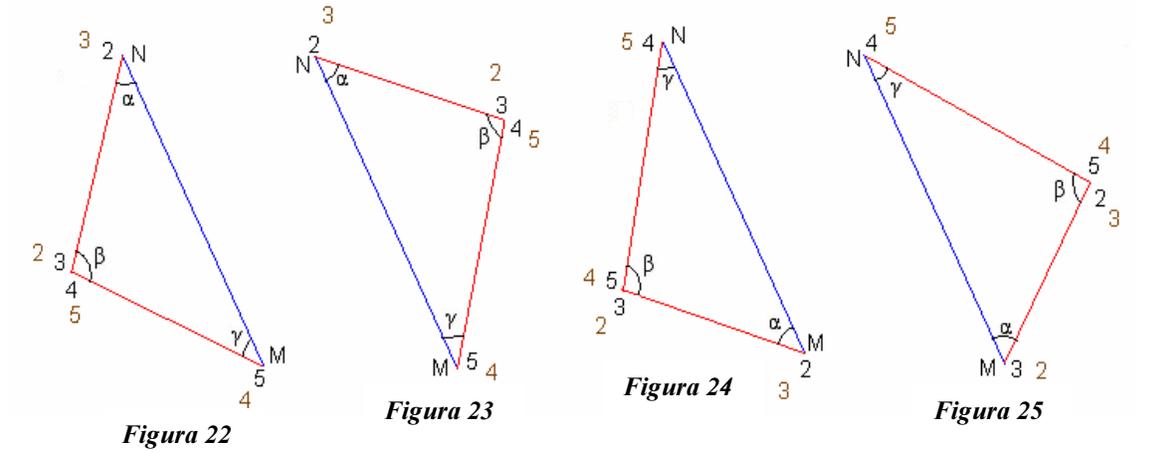


Figura 21



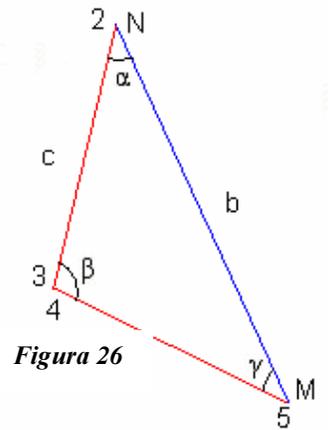
Calculamos los ángulos α , β , γ para las posibilidades (1) y (2), pues los valores se repiten para (4) y (3) respectivamente como en el problema anterior.

Longitud (4-5) = $a = 318.25$
 Longitud línea auxiliar = $b = 264.10$
 Longitud (2-3) = $c = 219.78$
 Rumbo Línea auxiliar = S 50° 04' E

$$a^2 = (219.78)^2 = 48303.25$$

$$b^2 = (501.06)^2 = 251061.12$$

$$c^2 = (374.63)^2 = 140347.64$$



$$\cos \alpha = \frac{a^2 - b^2 - c^2}{-2bc} = \frac{101283.06 - 69748.81 - 48303.25}{-2 \times 264.10 \times 219.78} = \frac{-16769.00}{-116087.80} = 0.1444$$

$$\Rightarrow \cos \alpha = 0.1444 \Rightarrow \alpha = 81^\circ 42'$$

$$\cos \beta = \frac{b^2 - a^2 - c^2}{-2ac} = \frac{69748.81 - 101283.06 - 48303.25}{-2 \times 318.25 \times 219.78} = \frac{-79837.50}{-139889.97} = +0.5707$$

$$\Rightarrow \cos \beta = 0.5707 \Rightarrow \beta = 55^\circ 12'$$

$$\cos \gamma = \frac{c^2 - a^2 - b^2}{-2ab} = \frac{48303.25 - 101283.06 - 69748.81}{-2 \times 318.25 \times 264.10} = \frac{-122728.62}{-168099.65} = +0.7301$$

$$\Rightarrow \cos \gamma = 0.7301 \Rightarrow \gamma = 43^\circ 06'$$

$$\text{Az Línea auxiliar} = 180^\circ - 50^\circ 04' \Rightarrow \text{Az Línea auxiliar} = 129^\circ 56'$$

$$\text{Az (2-3)} = \text{Az Línea auxiliar} + \alpha = 129^\circ 56' + 81^\circ 42' \Rightarrow \text{Az (2-3)} = 211^\circ 38'$$

$$\text{Az Línea auxiliar} = 129^\circ 56' + 180^\circ = 309^\circ 56' \Rightarrow \text{CAz Línea auxiliar} = 309^\circ 56'$$

$$\text{Az (5-4)} = \text{CAz línea auxiliar} - \gamma = 309^\circ 56' - 43^\circ 06' \Rightarrow \text{Az (5-4)} = 266^\circ 50'$$

$$\text{Rumbo (2-3)} = 211^\circ 38' - 180^\circ \Rightarrow \text{Rumbo (2-3)} = \text{S } 31^\circ 38' \text{ W } \text{ ó } \text{N } 31^\circ 38' \text{ E}$$

$$\text{Rumbo (5-4)} = 266^\circ 50' - 180^\circ \Rightarrow \text{Rumbo (5-4)} = \text{S } 86^\circ 50' \text{ W } \text{ ó } \text{N } 86^\circ 50' \text{ E}$$

Entonces 1

$$\text{Rumbo (2-3)} = \text{N } 31^\circ 38' \text{ E } \text{ ó } \text{S } 31^\circ 38' \text{ W}$$

$$\text{Rumbo (5-4)} = \text{N } 86^\circ 50' \text{ E } \text{ ó } \text{S } 86^\circ 50' \text{ W}$$

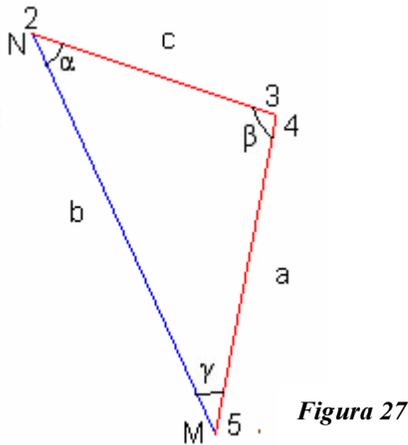


Figura 27

$$\alpha = 81^\circ 42'$$

$$\beta = 55^\circ 12'$$

$$\gamma = 43^\circ 06'$$

$$\text{Az Línea auxiliar} = 129^\circ 56'$$

$$\text{Az (2-3)} = \text{Az Línea auxiliar} - \alpha = 129^\circ 56' - 81^\circ 42' \Rightarrow \text{Az (2-3)} = 48^\circ 14'$$

$$\text{CAz Línea auxiliar} = 309^\circ 56'$$

$$\text{Az (5-4)} = \text{CAz Línea auxiliar} + \gamma = 309^\circ 56' + 43^\circ 06' \Rightarrow \text{Az (5-4)} = 353^\circ 02'$$

$$\text{Rumbo (2-3)} = \text{N } 48^\circ 14' \text{ E } \text{ ó } \text{S } 48^\circ 14' \text{ W}$$

$$\text{Rumbo (5-4)} = 360^\circ - 353^\circ 02' \Rightarrow \text{Rumbo (5-4)} = \text{N } 06^\circ 58' \text{ W } \text{ ó } \text{S } 06^\circ 58' \text{ E}$$

Entonces 2

$$\text{Rumbo (2-3)} = \text{N } 48^\circ 14' \text{ E } \text{ ó } \text{S } 48^\circ 14' \text{ W}$$

$$\text{Rumbo (5-4)} = \text{N } 06^\circ 58' \text{ W } \text{ ó } \text{S } 06^\circ 58' \text{ E}$$

Las posibilidades para los rumbos de (2-3) y (5-4) son:

Rumbo (2-3)	
N 31° 38' E	
S 31° 38' W	Longitud (2-3) = 219.78
N 48° 14' E	
S 48° 14' W	

Rumbo (5-4)	
N 86° 50' E	
S 86° 50' W	Longitud (5-4) = 219.78
S 06° 58' E	
N 06° 58' W	

Analizando el cuadro de proyecciones podemos ver:

$$\delta N.S = 169.52 (\Sigma Pr N) - \Sigma Pr S$$

$$\delta E.W = -202.51 (\Sigma Pr W) - \Sigma Pr E$$

PM= Distancia x cos R

PP= Distancia x sen R

$$219.78 \times \cos 31^\circ 38' = 219.78 \times 0.8515 = \pm 187.12$$

$$219.78 \times \cos 48^\circ 14' = 219.78 \times 0.6661 = \pm 146.40$$

$$318.25 \times \cos 86^\circ 50' = 318.25 \times 0.0552 = \pm 17.57$$

$$318.25 \times \cos 06^\circ 58' = 318.25 \times 0.9926 = \pm 315.89$$

Las posibilidades son:

$$+187.12 + 17.57 = +204.69$$

$$+187.12 + 315.89 = +503.01$$

$$+187.12 - 17.57 = +169.55 \text{ (N y S)}$$

$$+187.12 - 315.89 = -128.77$$

$$-187.12 + 17.57 = -169.55 \text{ (S y N)}$$

$$-187.12 + 315.89 = +128.77$$

$$-187.12 - 17.57 = -204.69$$

$$-187.12 - 315.89 = -128.77$$

$$\delta N.S = 169.52 \approx 169.55$$

Entonces -187.12 y +17.57 son obtenidos con los Rumbos (2-3) = S 31° 38' W y Rumbo (4-5) = N 86° 50' E

En definitiva:

Rumbo (2-3) = S 31° 38' W

Rumbo (4-5) = N 86° 50' E