#### 5.7 Critérios para a escolha de pesos

- a) As **observações têm precisões diferentes** e isso obriga a que as equações das observação de maior precisão devam ter maior peso, por forma a resultar uma estimativa mais precisa e estatisticamente consistente;
- b) Por outro lado, o *sistema de equações é heterogéneo*, são utilizadas observações de diferentes unidades de medida;
- c) Estas duas razões obrigam a multiplicar o sistema por uma *matriz de pesos*, de forma <u>a homogeneizar o sistema</u> de equações e <u>a pesar as equações</u> de acordo com um critério adequado de atribuição de pesos.

Geodesia & Aplicações – Aula 6 FCUL-EG

### Ajustamento de Redes

#### 5.7 Critérios para a escolha de pesos

d) Definindo a atribuição de pesos através de uma **constante de proporcionalidade** ( $\sigma_0^2$  - arbitrária) entre o peso e a variância da respectiva observação:

$$p_1 \cdot \sigma_1^2 = p_2 \cdot \sigma_2^2 = \dots = p_n \cdot \sigma_n^2 = \sigma_0^2$$

- resulta a definição de peso:  $p_i = \frac{\sigma_0^2}{\sigma_i^2}$
- e) Sendo a constante de proporcionalidade  $(\sigma_0^2)$  adimensional (sem unidades), a raiz quadrada do peso de uma observação tem como unidade o inverso da unidade da observação;
- f) Logo, se o sistema for multiplicado pela raiz quadrada do peso das observações, as equações resultam todas adimensionais (homogéneas) e com a mesma precisão  $\sigma_0$ .

#### 5.7 Critérios para a escolha de pesos

- <u>Sistema Linear Pesado</u>:  $\sqrt{P} \cdot A \cdot \hat{\delta} = -\sqrt{P} \cdot W$
- Sistema Normal Pesado:

$$(\sqrt{P} \cdot A)^{T} \cdot \sqrt{P} \cdot A \cdot \hat{\delta} = -(\sqrt{P} \cdot A)^{T} \cdot \sqrt{P} \cdot W$$
$$\Leftrightarrow A^{T} \cdot P \cdot A \cdot \hat{\delta} = -A^{T} \cdot P \cdot W$$

Geodesia & Aplicações - Aula 6

FCUL-EG

# Ajustamento de Redes

#### 5.7 Critérios para a escolha de pesos

- h) O problema que se coloca agora é: que pesos atribuir às direcções azimutais, aos comprimentos e aos azimutes observados?
- i) Se soubermos *a priori*, estimar as variâncias  $(\sigma_i^2)$  para cada tipo de observação e definir a constante de proporcionalidade  $(\sigma_0^2)$ , teremos o problema resolvido pela relação:

$$p_1 \cdot \sigma_1^2 = p_2 \cdot \sigma_2^2 = \cdots = p_n \cdot \sigma_n^2 = \sigma_0^2$$

j) Para os comprimentos usa-se a respectiva **fórmula de variâncias** e para os azimutes o **e.m.q. das observações**. Enquanto que, para as direcções existem os métodos de "**ajustamento livre**" e a "**Formula de Ferrero**";

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.7.1 Fórmula de Ferrero

- a) A fórmula de Ferrero dá-nos uma estimativa da precisão das direcções azimutais com base no erro de fecho de um triângulo geodésico;
- b) Seja o **excesso esférico** de um triângulo geodésico, correspondente à diferença da soma dos ângulos para 180°, dado por

$$\epsilon_{rad} = \frac{\acute{A}rea - do - triângulo - geodésico - projectado - no - plano}{\rho_{m} \cdot N_{m}}$$

c) S=A+B+C, a soma dos ângulos internos medidos, cujo valor verdadeiro é V=180°+ $\epsilon$ . A respectiva diferença corresponde ao erro verdadeiro de S

$$\Delta = S - V = A + B + C - (180^{\circ} + \varepsilon)$$

Geodesia & Aplicações - Aula 6

FCUL-EG

# Ajustamento de Redes

#### 5.7.1 Fórmula de Ferrero

d) Da estatística temos, por definição, a variância de uma dada grandeza é definida por  $\sigma^2 = \frac{\sum\limits_{i=1}^n E_i^2}{n} = \frac{E^T E}{n}$ 

onde E=V-O<sub>i</sub> é o erro verdadeiro de cada valor da amostra. Tomando n=1, a variância é dada pelo quadrado do erro  $\sigma^2 = E^2$ 

e) Sabendo que a soma dos ângulos de um triângulo é

$$S = (d_2 - d_1) + (d_4 - d_3) + (d_6 - d_5)$$

e admitindo que as direcções foram observadas com a mesma precisão, pela lei geral de propagação dos erros vem:

$$\sigma_S^2 = 6\sigma_{dir}^2 \iff \sigma_{dir}^2 = \frac{\sigma_S^2}{6} = \frac{\Delta^2}{6}$$

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.7.1 Fórmula de Ferrero

- f) A expressão anterior dá a variância de uma direcção azimutal observada, calculada a partir do fecho de um único triângulo (um grau de liberdade);
- g) Tendo  $\underline{n}$  triângulos observados pode-se obter uma melhor estimativa para esta variância  $\frac{\pi}{2}(x, y)$

 $\hat{\sigma}^2 = \frac{\sum_{j=1}^{N} (f_j \cdot \sigma_j^2)}{\sum_{j=1}^{N} f_j}$ 

h) Atendendo a que  $f_j$ =1 e  $\sigma^2_S$ = $\Delta.\Delta$ , obtém-se a Fórmula de Ferrero

 $\hat{\sigma}_{dir}^2 = \frac{\sum_{j=1}^{N} \Delta^2}{6N}$ 

Geodesia & Aplicações - Aula 6

FCUL-EG

# Ajustamento de Redes

#### 5.7.2 Ajustamento Livre

- a) O ajustamento livre consiste num ajustamento por mínimos quadrados onde <u>só entram direcções azimutais</u>, servindo como método de determinação de uma estimativa de precisão das direcções observadas;
- b) Garantindo-se que as direcções são observações independentes e de igual precisão (pelo método de observação), então nesse ajustamento a matriz peso é a identidade (P=I) e a variância de unidade de peso à posterior corresponderá à variância das observações de direcção

$$\sigma_{dir}^2 = \hat{\sigma}_{\theta}^2 = \frac{v^T \cdot v}{n - q} = \frac{\sum_{j=1}^n v_j^2}{n - q}$$

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.7.2 Ajustamento Livre

- c) O ajustamento livre só com direcções será um problema indeterminado se não se definirem os 4 graus de liberdade da rede 2 translações, 1 escala e 1 orientação;
- d) Este problema é resolvido de duas formas:
  - 1- fixar 1 ponto, 1 comprimento e 1 azimute;
  - 2- fixar 2 pontos;
- e) Qualquer das formas <u>não impõem constrangimentos</u> às observações de direcção e, portanto, não condicionam a variância de referência à posteriori;
- f) As duas formas <u>são equivalentes</u> porque os resíduos das direcções não são alterados e os resíduos do comprimento e azimute no 1º caso resultam nulos;

FCUL-EG

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### <u>Ajustamento de Redes</u>

#### 5.7.3 Exemplos numéricos

a) A soma do quadrado dos erros de fecho dos 109 triângulos da rede geodésica nacional de 1ª ordem é 44,6483" (Cad. Téc. IGC, nº. 21); aplicando a Fórmula de Ferrero obtém-se:

$$\sigma_{dir}^2 = \frac{44,6483(")^2}{6*109} = 0,0683(")^2 \Rightarrow \sigma_{dir} = 0,26"$$

- b) O valor da precisão de uma direcção da rede de 1ª ordem dada pela compensação livre é de  $\sigma_{\rm dir}$ =0,64"
- c) O método do ajustamento livre é assim mais realista.
- d) Caso sejam observados diferentes blocos com diferentes métodos e/ou instrumentos, devem-se estimar precisões (diferentes pesos) para cada um desses blocos.

#### 5.7.4 Pesos dos comprimentos

a) A fórmula da variância de comprimentos por métodos electromagnéticos é dada por

 $\sigma_{comp}^2 = p^2 + q^2 D^2$ 

onde os parâmetros **p** e **q** dependem de cada instrumento;

- b) Exemplos dos aparelhos utilizados na rede geodésica nacional:
  - Ranger Master III  $\rightarrow$  p=0,005 m e q=1 ppm (10<sup>-6</sup>)
  - Tulerómetro MRA2  $\rightarrow$  p=0,008 m e q=3 ppm (3x10<sup>-6</sup>)
- c) O peso de um comprimento, de acordo com o critério de pesos, será dado por  $\sigma^2$

 $p_{comp} = \frac{\sigma_{\theta}^2}{\sigma_{comp}^2}$ 

Geodesia & Aplicações - Aula 6

FCUL-EG

# Ajustamento de Redes

#### 5.7.5 Pesos de observação de Azimute

- a) Uma primeira abordagem é considerar um azimute como uma observação de direcção e atribuir-lhe igual peso;
- b) A observação de azimutes astronómicos segue um processo estatístico de estimação (*m.m.q.*) do qual resulta uma estimativa de precisão a posteriori, esse valor deve ser utilizado para a definição do peso a atribuir;
- c) A observação de azimutes astronómicos está dividida em dois método de precisão, os métodos de 1ª ordem (0.2 a 0.4") e os métodos de 2ª ordem (0.5 a 1.5");
- d) Contudo há a considerar a imprecisão da correcção da Equação de Laplace, proveniente da imprecisão da longitude astronómica

$$\alpha = A - (\Lambda - \lambda) \cdot sen\varphi$$

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.8 Ajustamento Constrangido

- a) Após se determinarem numérica e correctamente os pesos de todas as observações, procede-se ao ajustamento final, designado "constrangido", por se tratar de um constrangimento entre observações e aos g.l. da rede;
- b) Os diferentes comprimentos e azimutes introduzidos vão "constrangir" as direcções (na forma, escala e orientação da rede), jogando todas as observações em "contrapeso" e condicionando a estatística e solução do ajustamento;
- c) Enquanto que o <u>ajustamento livre é realizado apenas para</u> <u>estimar a precisão das direcções</u>, <u>neste ajustamento o objectivo é ajustar a rede</u> e obter as coordenadas ajustadas juntamente com as suas precisões;

Geodesia & Aplicações - Aula 6 FCUL-EG

### Ajustamento de Redes

#### 5.8 Ajustamento Constrangido

d) A variância de referência *a priori* foi tomada como arbitrária e com ela se definiu a relação de pesos das observações. No final do ajustamento obtêm-se a sua estimativa *a posteriori* que reflecte a coerência das observações e da respectiva relação de pesos;

$$\hat{\sigma}_0^2 = \frac{\mathbf{v}^T P_l \mathbf{v}}{n - q}$$

e) Da estatística sabe-se que a relação σ

 $\frac{\mathbf{v}^T P_t \mathbf{v}}{\sigma_0^2} = \frac{(n-q)\hat{\sigma}_0^2}{\sigma_0^2}$ 

é uma variável <u>Qui-quadrado</u> de <u>n-q</u> graus de liberdade, caso as observações e respectivos resíduos tenham uma distribuição normal;

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.8 Ajustamento Constrangida

- f) Esta condição possibilita a realização de um teste de hipótese por forma a validar os pressupostos do modelo e, consequentemente, aceitar ou rejeitar os resultados do ajustamento;
- g) Testa-se a conformidade entre os valores *a priori* e *a posteriori* da variância de referência, se o resultado for positivo então os dois valores de variância são estatisticamente iguais;
- h) Teste unilateral
  - Hipótese H<sub>0</sub> (nula):  $\hat{\sigma}_0^2 = \sigma_0^2$  vs. Hipótese H<sub>1</sub> (alternativa):  $\hat{\sigma}_0^2 > \sigma_0^2$
- Rejeita-se  $H_0$ , ao nível de confiança 1- $\alpha$ , se o valor da variável for superior ao valor tabelado

 $\frac{(n-q)\hat{\sigma}_0^2}{\sigma_0^2} > \chi_{1-\alpha,n-q}^2$ 

Geodesia & Aplicações - Aula 6

FCUL-EG

# Ajustamento de Redes

#### 5.8 Ajustamento Constrangida

- i) Se o teste rejeitar a igualdade dos valores de variância, as hipóteses em que assenta o modelo matemático estão erradas e, consequentemente, deve-se rever o processo;
- j) O erro pode provir tanto do modelo funcional (dados), como do modelo estocástico (pesos);
- k) Relativamente ao modelo funcional, há que rever os dados, coordenadas e observações, nomeadamente se foram feitas as devidas correcções;
- I) Relativamente ao modelo estocástico há que rever as precisões das observações e respectivos pesos;
- m) Este teste pode servir também para verificar se os dados estão ou não viciados (manipulados).

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.9 Precisão dos resultados do ajustamento

- a) Após se ter testado e aceite o modelo matemático de ajustamento da rede geodésica, pode-se analisar as componentes *a posteriori* do modelo estocástico as precisões de todos os parâmetros, coordenadas e observações;
- b) Do modelo extraem-se as matrizes de variância e covariância estimadas das coordenadas dos pontos e das observações efectuadas, com as quais se obtêm elipses e intervalos de erro e de confiança;
- c) Dessas covariâncias também se podem deduzir covariâncias de observações não realizadas, ou seja, de observações deduzidas (comprimentos, direcções azimutais e azimutes);

Geodesia & Aplicações – Aula 6 FCUL-E

### Ajustamento de Redes

#### 5.9.1 Precisão das coordenadas

a) A base para todo este cálculo é a matriz de variância e covariância *a posteriori* dos parâmetros, que resulta da matriz normal ou de configuração de 2ª ordem:

$$\hat{C}_{\hat{x}_{t}} = \hat{C}_{\hat{\delta}_{t}} = \hat{\sigma}_{0}^{2} \cdot N^{-1} = \hat{\sigma}_{0}^{2} \cdot \left(A^{T} P_{t} A\right)^{-1}$$

- b) Desta matriz podem-se extrair as precisões das coordenadas compensadas de todos os vértices da rede;
- c) Para um ponto na posição (i) do vector de coordenadas, a respectiva sub-matriz de covariâncias é

$$\hat{C}_{\hat{x}_{i}} \begin{pmatrix} 2i-1,2i-1 & 2i-1,2i \\ 2i,2i-1 & 2i,2i \end{pmatrix} = \begin{bmatrix} \sigma_{M_{i}}^{2} & \sigma_{M_{i}P_{i}} \\ \sigma_{M_{i}P_{i}} & \sigma_{P_{i}}^{2} \end{bmatrix}$$

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.9.2 Precisão das observações medidas

a) Pela aplicação da Lei Propagação das Variâncias e Covariâncias (LPVC) ao sistema de equações lineares, na forma

$$\hat{l} = \bar{l} - v = A \cdot \hat{\delta} + f(x_0)$$

obtém-se a matriz das variâncias-covariâncias das observações compensadas:

$$\hat{C}_{\hat{I}} = A\hat{C}_{\hat{\delta}}A^T = \hat{\sigma}_0^2 \cdot AN^{-1}A^T = \hat{\sigma}_0^2 \cdot A(A^T P_I A)^{-1}A^T$$

da qual se pode extrair as respectivas precisões.

Geodesia & Aplicações – Aula 6 FCUL-EG

### Ajustamento de Redes

#### **5.**9.3 Precisão das <u>observações deduzidas</u>

- a) A precisão de uma qualquer observação deduzida *a posteriori* resulta da sua expressão algébrica em função das coordenadas dos vértices:
- b) Tomemos, como exemplo, a distâncias entre dois vértices
- (i,j) da rede, cuja expressão genérica é dada por

$$\hat{S}_{i,j} = \sqrt{(\hat{M}_j - \hat{M}_i)^2 + (\hat{P}_j - \hat{P}_i)^2}$$

c) Diferenciando a expressão de distância

$$d\hat{S}_{ii} = -sen\hat{R}_{ii}d\hat{M}_{i} - cos\,\hat{R}_{ii}d\hat{P}_{i} + sen\hat{R}_{ii}d\hat{M}_{i} + cos\,\hat{R}_{ii}d\hat{P}_{i}$$

e aplicando a LPVC obtém-se a variância *a posteriori* da distância  $\hat{\sigma}_{\hat{S}_{ij}}^2 = \boldsymbol{J} \cdot \hat{\boldsymbol{C}}_{\hat{x}_{ij}} \cdot \boldsymbol{J}^T \quad \text{com} \quad J = \begin{bmatrix} -sen\hat{R}_{ij} & -cos\,\hat{R}_{ij} & sen\hat{R}_{ij} & cos\,\hat{R}_{ij} \end{bmatrix}$ 

Geodesia & Aplicações – Aula 6

#### 5.9.3 Precisão das Observações deduzidas

- d) Este tipo de cálculo pode ser aplicado a qualquer outro tipo de observação de relação de posição (azimute ou direcção);
- e) Esta determinação não obriga a um cálculo completo da inversa da matriz normal (N), basta calcular as colunas da sub-matriz de variâncias-covariâncias das coordenadas dos respectivos pontos;
- f) Este tipo de atalho é realizado por algoritmos mais rápidos, que são muito vantajosos em redes de grande dimensão;
- g) Este aspecto é muito importante nas redes globais ou mesmo regionais, onde os sistemas podem alcançar os milhares de linhas e colunas, ocupando grandes quantidades de memória;
- h) Normalmente, como a matriz normal é simétrica, é apenas armazenada a sua matriz triangular inferior.

Geodesia & Aplicações – Aula 6 FCUL-E

### Ajustamento de Redes

# **5.9**.4 Intervalos de confiança de observações ajustadas

- a) A determinação das variâncias das observações ajustadas tem como objectivo a determinação do intervalo de confiança dessa estimativa;
- b) Sendo  $\emph{I}$  uma observação aleatória de distribuição normal, cujas estimativas da esperança matemática  $\mu\{\emph{I}\}$  e variância teórica  $\sigma_{\emph{I}}^2$  são dadas pela sua média e variância *a posteriori*, a variável

$$\frac{\bar{\textit{l}} - \mu\{\textit{l}\}}{\hat{\sigma}_{\bar{\textit{l}}}}$$
 , na ausência de erros sistemáticos, tem uma

distribuição t-Student com n-1 graus de liberdade;

- **5.9**.4 Intervalos de confiança de observações ajustadas
  - c) O intervalo de confiança [k<sub>1</sub>,k<sub>2</sub>] <u>da média de uma observação directa</u>, por exemplo para uma probabilidade a 95% de confiança, é dado pela relação

$$P\left(\frac{\bar{l}-k_1}{\hat{\sigma}_{\bar{l}}} \ge t \ge \frac{\bar{l}+k_2}{\hat{\sigma}_{\bar{l}}}\right) = 1 - \alpha = 0.95$$

cujos limites do intervalo são:  $k_1 = \bar{l} - t_{1 - \frac{\alpha}{2}, n - 1} \cdot \hat{\sigma}_{\bar{l}}; \ k_2 = \bar{l} + t_{1 - \frac{\alpha}{2}, n - 1} \cdot \hat{\sigma}_{\bar{l}}$ 

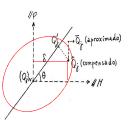
d) Para as <u>observações ajustadas</u> (ou calculadas a partir das coordenadas ajustadas), os limites são determinados por uma variável *t-Student* com *n-q* graus de liberdade em vez de n-1:  $k_{I} = \hat{l} - t_{I-\frac{\alpha}{2},n-q} \cdot \hat{\sigma}_{\hat{l}}; \quad k_{2} = \hat{l} + t_{I-\frac{\alpha}{2},n-q} \cdot \hat{\sigma}_{\hat{l}}$ 

Geodesia & Aplicações – Aula 6 FCUL-E

### Ajustamento de Redes

- **5.9**.5 Elipses de erro dos vértices da rede
  - a) À semelhança das observações, também se pode definir domínios de erro e de confiança das posições dos vértices da rede compensadas;
  - b) Usando a informação de variâncias-covariâncias das coordenadas dos vértices, determinam-se as *elipses de erro* (região de incerteza das coordenadas) e *elipses de confiança* (região provável de localização do valor verdadeiro para um dado nível confiança);
  - c) As *elipses deduzidas directamente* dos valores da matriz de variância-covariância das coordenadas são designadas de *absolutas*, por reportarem a uma zona de erro em relação à origem do sistema de coordenadas;

- 5.9.5 Elipses de erro dos vértices da rede
  - d) Seja  $\hat{M}_j = \overline{M}_j + \Delta M_j$ ;  $\hat{P}_j = \overline{P}_j + \Delta P_j$  e  $\hat{M}_j = (M_j)_v + (\Delta M_j)_v$ ;  $\hat{P}_j = (P_j)_v + (\Delta P_j)_v$  donde resulta  $(\Delta M_j)_v = \Delta M_j + C_M$ ;  $(\Delta P_j)_v = \Delta P_j + C_P$
  - e) Se considerarmos que a estimativa da posição  $\hat{Q}_j$  é uma v.a. cuja infinidade de soluções oscilam em torno da posição exacta  $(Q_j)_v$ , as variações das coordenadas  $(\Delta M, \Delta P)$  têm uma distribuição normal não enviesada



 $\mu(\Delta M_i) = \mu(\Delta P_i) = 0$ 

Geodesia & Aplicações - Aula 6

FCUL-EG

# Ajustamento de Redes

- **5.**9.5 Elipses de erro dos vértices da rede
  - d) Projectando a posição  $\hat{Q}_j$  sobre uma recta de ângulo  $\theta$  com origem em  $(Q_j)_v$ , obtemos a posição  $Q_j$  à distância da origem de  $\delta = \cos\theta(\Delta M_j) + sen\theta(\Delta P_i)$

cuja variância, por aplicação da LPVC, será

$$\hat{\sigma}_{\delta}^{2} = \cos^{2}\theta \cdot \hat{\sigma}_{\Delta M_{j}}^{2} + 2\cos\theta \cdot sen\theta \hat{\sigma}_{\Delta M_{j},\Delta P_{j}} + sen^{2}\theta \cdot \hat{\sigma}_{\Delta P_{j}}^{2}$$

e) Derivando a variância e igualando a zero, determinamos o valor de  $\theta_1$  para o seu máximo

$$\theta_{1} = \frac{1}{2} \cdot arctg \left[ \frac{2\hat{\sigma}_{\Delta M_{j}, \Delta P_{j}}}{\hat{\sigma}_{\Delta M_{j}}^{2} - \hat{\sigma}_{\Delta P_{j}}^{2}} \right]$$

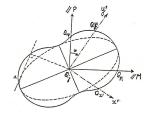
verificando-se o seu mínimo na direcção perpendicular  $\theta_{\text{2}}\text{=}\ \theta_{\text{1}} + 90^{\text{o}}$ 

Geodesia & Aplicações - Aula 6

#### 5.9.5 Elipses de erro dos vértices da rede

d) A substituição das duas soluções de  $\theta_1$  e  $\theta_2$ =  $\theta_1$ +90° na expressão da variância da distância dá-nos os seus valores máximo e mínimo

$$\begin{split} \hat{\sigma}_{d\textit{m}\acute{a}x}^{2} &= \frac{1}{2} \left\{ \sigma_{M_{j}}^{2} + \sigma_{P_{j}}^{2} + \sqrt{\left(\sigma_{M_{j}}^{2} - \sigma_{P_{j}}^{2}\right)^{2} + \left(2\sigma_{M_{j}P_{j}}\right)^{2}} \right\} \\ \hat{\sigma}_{d\textit{m}in}^{2} &= \frac{1}{2} \left\{ \sigma_{M_{j}}^{2} + \sigma_{P_{j}}^{2} - \sqrt{\left(\sigma_{M_{j}}^{2} - \sigma_{P_{j}}^{2}\right)^{2} + \left(2\sigma_{M_{j}P_{j}}\right)^{2}} \right\} \end{split}$$



- quadrados dos *eixos da elipse de erro* com orientações  $\theta_1$  e  $\theta_2$ , respectivamente;
- e) Se fizermos variar o ângulo  $\theta$  de 0 a 360°, e com esses valores calcularmos  $\sigma_d$ , este descreve uma figura designada por *curva-padrão do erro*;

Geodesia & Aplicações - Aula 6 FCUI

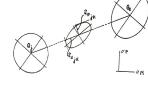
### Ajustamento de Redes

#### **5.9**.5 Elipses de erro dos vértices da rede

- f) Este tipo de elipses, apesar de definirem a incerteza da posição relativamente ao sistema de referência, apresentam algumas limitações:
  - 1 O tamanho das elipses é variável, é zero na origem do referencial e aumenta à medida que se afasta;
  - 2 As elipses não são invariantes com respeito à mudança (arbitrária) da localização da origem; uma origem central produzirá elipses menores do que outra localizada na periferia;
  - 3 Um par de pontos adjacente pode ter grandes elipses de erro, mas apresentarem um erro relativo muito pequeno;
- g) Por estas razões se utiliza também outro tipo de elipses de erro as *elipses relativas*.

#### 5.9.6 Elipse de erro relativa

- a) A elipse de erro relativa define a incerteza estatística da posição de um ponto relativamente a outro;
- b) A sua geometria é determinada a partir da relação de posição entre os pontos e as respectivas covariâncias



$$\Delta M_{j,k} = M_k - M_j$$
;  $\Delta P_{j,k} = P_k - P_j$ 

c) Aplicando a LPVC a estas relações, obtemos a respectiva matriz de covariâncias

Geodesia & Aplicações - Aula 6 FCUL-EC

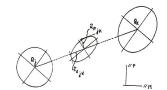
# Ajustamento de Redes

#### **5.**9.6 Elipse de erro relativa

d) De igual modo, retirando os elementos da matriz de covariância do vector de posição relativa, obtêm-se os quadrados dos semieixos da elipse e a respectiva orientação

$$\begin{split} \hat{\sigma}_{\textit{max}}^2 &= \frac{1}{2} \left\{ \sigma_{\Delta M_{j,k}}^2 + \sigma_{\Delta P_{j,k}}^2 + \sqrt{\left(\sigma_{\Delta M_{j,k}}^2 - \sigma_{\Delta P_{j,k}}^2\right)^2 + 4\sigma_{\Delta M_{j,k}\Delta P_{j,k}}^2} \right\} \\ \hat{\sigma}_{\textit{min}}^2 &= \frac{1}{2} \left\{ \sigma_{\Delta M_{j,k}}^2 + \sigma_{\Delta P_{j,k}}^2 - \sqrt{\left(\sigma_{\Delta M_{j,k}}^2 - \sigma_{\Delta P_{j,k}}^2\right)^2 + 4\sigma_{\Delta M_{j,k}\Delta P_{j,k}}^2} \right\} \end{split}$$

$$\alpha = \frac{1}{2} \cdot arctg \left[ \frac{2\hat{\sigma}_{\Delta M_{j,k} \Delta P_{j,k}}}{\hat{\sigma}_{\Delta M_{j,k}}^2 - \hat{\sigma}_{\Delta P_{j,k}}^2} \right]$$



Geodesia & Aplicações - Aula 6