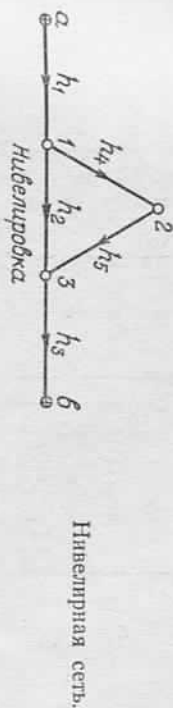


# СОВМЕСТНОЕ УРАВНИВАНИЕ ИЗМЕРЕНИЙ И ИСХОДНЫХ ДАННЫХ

Современная теория математической обработки измерений в геодезических сетях [1, 2] позволяет находить поправки в результате уравнивания не только в измеренные величины, но и в исходные данные. Рассмотрим совместное уравнивание измерений и исходных данных коррелятным и параметрическим методами и приведем простейший пример.



1. **Коррелятный метод.** Полагая известным корреляционные матрицы измерений  $Q$  и исходных данных  $Q_\mu$ , напомним функцию Лагранжа

$$\Phi = V^T Q^{-1} V + \delta M^T Q_\mu^{-1} \delta M - K^T (AV + A_\mu \delta M + W), \quad (1)$$

где в условном уравнении классического коррелятного метода прибавлено слагаемое, учитывающее поправки  $\delta M$  исходных данных; остальные обозначения такие же, как в [2].

Возьмем производные от функции  $\Phi$  по неизвестным поправкам и приравняем их к нулю  $\partial\Phi/\partial V = V^T Q^{-1} - K^T A = 0$ ,  $\partial\Phi/\partial \delta M = \delta M^T Q_\mu^{-1} - K^T A_\mu = 0$ . Определив из полученных равенств  $V$  и  $\delta M$  и подставив их в условное уравнение, получим нормальное уравнение. Решая его, найдем вектор коррелят, а потом поправки в измерения и исходные данные:

$$V = -Q A^T N^{-1} W; \quad (2) \quad \delta M = -Q_\mu A_\mu^T N^{-1} W, \quad (3)$$

где

$$N = A Q A^T + A_\mu Q_\mu A_\mu^T; \quad W = M_0 + A l + A_\mu M;$$

$$A V + A_\mu \delta M + W = 0;$$

$M$  — матрица-столбец исходных данных;  $M_0$  — некоторая матрица-столбец;  $A_\mu$  — матрица коэффициентов исходных данных.

Формулы (2) и (3) позволяют вычислять поправки в измеренные величины  $l$  и в исходные величины  $M$ . Выполнив теперь оценку точности уравниваемой величины  $l_i = l + V = l - Q A^T N^{-1} W$ . Из полученного выражения по известным правилам [1, 2] найдем корреляционную матрицу уравниваемой величины

$$Q_{li} = (E - Q A^T N^{-1} A) Q (E - Q A^T N^{-1} A)^T + Q A^T N^{-1} N_\mu N^{-1} A Q, \quad (4)$$

$$N_\mu = A_\mu Q_\mu A_\mu^T,$$

которая решает задачу об оценке точности.

В качестве примера оценим уравнивание превышение  $h_2$  и уравниваемую высоту  $H_2$  нивелирной сети, изображенной на рисунке. В данной сети два исходных пункта, три определяемых и пять измеренных превышений. Пусть корреляционные матрицы измерений и исходных данных равны единичным матрицам пятого и второго порядков. Ниже приведены условные уравнения, необходимые матрицы и результаты вычисления:

$$V_2 - V_4 - V_5 + (h_2 - h_4 - h_5) = 0;$$

$$V_1 + V_2 + V_3 + (H_2 + h_1 + h_2 + h_3 - H_0) = 0;$$

$$A = \begin{pmatrix} 0 & 1 & 0 & -1 & -1 \\ 1 & 1 & 1 & 0 & 0 \end{pmatrix}; \quad A_\mu = \begin{pmatrix} 0 & 0 \\ 1 & -1 \end{pmatrix}, \quad A A^T = \begin{pmatrix} 3 & 1 \\ 1 & 3 \end{pmatrix}$$

$$A_\mu A_\mu^T = \begin{pmatrix} 0 & 0 \\ 0 & 2 \end{pmatrix}; \quad N = \begin{pmatrix} 3 & 1 \\ 1 & 5 \end{pmatrix}; \quad N^{-1} = \frac{1}{14} \begin{pmatrix} 5 & -1 \\ -1 & 3 \end{pmatrix}$$

$$Q_F = r Q r^T + f^T Q A^T N^{-1} N_\mu N^{-1} A Q f, \quad (5)$$

$$r = f^T (E - Q A^T N^{-1} A), \quad f^T = \left( \frac{\partial F}{\partial l_1} \frac{\partial F}{\partial l_2} \dots \frac{\partial F}{\partial l_n} \right).$$

Здесь  $F$  — произвольная линейная функция уравниваемых величин.

$$f^T = \begin{pmatrix} 0 & 1 & 0 & 0 & 0 \end{pmatrix} \quad Q_{H_2} = ? \quad Q_{H_2} = ?$$

$$f^T A^T = \begin{pmatrix} 1 & 1 \end{pmatrix} \quad (11) \quad (-11)$$

$$f^T A^T N^{-1} = \begin{pmatrix} 1 & 1 \\ 14 & 14 \end{pmatrix} \quad (42) \quad \frac{1}{14} \begin{pmatrix} 4 & -2466 \end{pmatrix}$$

$$f^T A^T N^{-1} A = \begin{pmatrix} 1 & 1 \\ 14 & 14 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 262 & -4 & -4 \end{pmatrix} \quad \frac{1}{14} \begin{pmatrix} 1 & 1 \\ 14 & 14 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 102 & -48 & -6 \end{pmatrix}$$

$$r = \begin{pmatrix} 1 & 1 \\ 14 & 14 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} -28 & -244 \end{pmatrix} \quad \frac{1}{14} \begin{pmatrix} 1 & 1 \\ 14 & 14 \end{pmatrix} \begin{pmatrix} 102 & -48 & -6 \end{pmatrix}$$

$$r r^T = \begin{pmatrix} 26 & 26 \\ 49 & 49 \end{pmatrix} \approx 0.53 \quad \frac{220}{14^2} \approx 1.122$$

$$f^T A^T N^{-1} N_\mu N^{-1} A f = \begin{pmatrix} 2 & 2 \\ 49 & 49 \end{pmatrix} \approx 0.04 \quad \frac{8}{49} \approx 0.16$$

$$Q_F = \begin{pmatrix} 0.57 & 0.57 \end{pmatrix} \quad 1.28$$

2. **Параметрический метод.** В этом случае уравнение поправок, как легко установить, записывается так:

$$B X + B_\mu \delta M + L = V, \quad (6)$$

$$L = M_0 + B_\mu M - l,$$

где  $B$ ,  $B_\mu$  — прямоугольные матрицы коэффициентов при поправках  $X$  в координаты определяемых пунктов и поправках  $\delta M$  в ко-

ординаты исходных пунктов;  $L$  — матрица-столбец свободных членов;  $M_0$  — некоторая матрица-столбец.

Так как измерения в геодезической сети не зависят от исходных данных, функцию  $\Phi$  запишем

$$\Phi = V^T Q^{-1} V + \delta M^T Q^{-1} \delta M = (BX + B_\mu \delta M + L)^T Q^{-1} (BX + B_\mu \delta M + L) + \delta M^T Q^{-1} \delta M. \quad (7)$$

Найдем производные от  $\Phi$  по неизвестным поправкам  $X$  и  $\delta M$  и приравняем полученные выражения к нулю. После некоторых преобразований имеем нормальные уравнения

$$N_{11} X + N_{12} \delta M + B^T Q^{-1} L = 0, \\ N_{12}^T X + (N_{22} + Q_\mu^{-1}) \delta M + B_\mu^T Q^{-1} L = 0,$$

где

$$N_{11} = B^T Q^{-1} B; \quad N_{12} = B^T Q^{-1} B_\mu; \quad N_{22} = B_\mu^T Q^{-1} B_\mu,$$

решая которые, получаем

$$X = -N_{11}^{-1} (B^T - N_{12} N_{11}^{-1} R^T) Q^{-1} L; \quad (8) \quad \delta M = -N^{-1} R^T Q^{-1} L,$$

где

$$N = Q_\mu^{-1} + N_{22} - N_{12}^T N_{11}^{-1} N_{12}; \quad R^T = B_\mu^T - N_{12}^T N_{11}^{-1} B^T. \quad (9)$$

По (8) и (9) вычисляют поправки в приближенные координаты определяемых и исходных пунктов при параметрическом уравнении.

Запишем корреляционную матрицу уравненной величины

$$l_1 = l + V = l - BN_{11}^{-1} B^T Q^{-1} L - RN^{-1} R^T Q^{-1} L + L.$$

Не приводя подробных преобразований, напомним окончательную формулу, определяющую корреляционную матрицу уравненной величины  $l_1$ ,

$$Q_{l_1} = BN_{11}^{-1} B^T + RN^{-1} R^T Q^{-1} RN^{-1} R^T. \quad (10)$$

Чтобы проще вычислять второе слагаемое в (10), заметим, что

$$R^T Q^{-1} R = N_{22} - N_{12}^T N_{11}^{-1} N_{12}. \quad (11)$$

Таким образом, корреляционная матрица  $Q_{l_1}$  надежно характеризует точность уравненных измерений при параметрическом методе обработки. Для примера оценим уравненное превышение  $h_2$  и уравненную высоту  $H_2$ . Корреляционные матрицы измерений и исходных данных принимаем прежними. Ниже приведены уравнения поправок параметрического метода, необходимые матрицы и результаты вычислений:

$$V_1 = \delta H_1 + (H_1 - H_a - h_1),$$

$$V_2 = -\delta H_1 + \delta H_2 + (H_2 - H_1 - h_2),$$

$$V_3 = -\delta H_2 + (H_2 - H_3 - h_3),$$

$$V_4 = -\delta H_1 + \delta H_2 + (H_2 - H_1 - h_4),$$

$$V_5 = -\delta H_2 + \delta H_3 + (H_3 - H_2 - h_5);$$

$$B = \begin{pmatrix} 1 & 0 & 0 \\ -1 & 0 & 1 \\ 0 & 0 & -1 \\ -1 & 1 & 0 \\ 0 & -1 & 1 \end{pmatrix}; \quad B_\mu = \begin{pmatrix} -1 & 0 \\ 0 & 0 \\ 0 & 1 \\ 0 & 0 \\ 0 & 0 \end{pmatrix};$$

$$B^T B = \begin{pmatrix} 3 & -1 & -1 \\ -1 & 2 & -1 \\ -1 & -1 & 3 \end{pmatrix}; \quad (B^T B)^{-1} = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} 5 & 4 & 3 \\ 4 & 8 & 4 \\ 3 & 4 & 5 \end{pmatrix};$$

$$B_\mu^T B_\mu = \begin{pmatrix} 1 & 0 \\ 0 & 1 \end{pmatrix}; \quad N = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} 11 & -3 \\ -3 & 11 \end{pmatrix}$$

$$N^{-1} = \frac{1}{14} \begin{pmatrix} 11 & 3 \\ 3 & 11 \end{pmatrix}; \quad N_{12}^T = \begin{pmatrix} -1 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & -1 \end{pmatrix};$$

$$N_{22} - N_{12}^T N_{11}^{-1} N_{12} = \frac{3}{8} \begin{pmatrix} 1 & -1 \\ -1 & 1 \end{pmatrix}$$

$$BN_{11}^{-1} B^T = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} 5 & -2 & -3 & -1 & -1 \\ -2 & 4 & -2 & 2 & 2 \\ -3 & -2 & 5 & -1 & -1 \\ -1 & 2 & -1 & 5 & -3 \\ -1 & 2 & -1 & -3 & 5 \end{pmatrix};$$

$$R = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} -3 & 3 \\ -2 & 2 \\ -3 & 3 \\ -1 & 1 \\ -1 & 1 \end{pmatrix}; \quad BN_{11}^{-1} = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} -2 & 0 & 2 \\ -3 & -4 & -5 \\ -1 & 4 & 1 \\ -1 & -4 & 1 \end{pmatrix};$$

$$BN_{11}^{-1} N_{12}^T = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} -5 & -3 \\ 2 & -2 \\ 3 & 5 \\ 1 & -1 \\ 1 & -1 \end{pmatrix}; \quad RN^{-1} = \frac{1}{14} \begin{pmatrix} -3 & 3 \\ -2 & 2 \\ -3 & 3 \\ -1 & 1 \\ -1 & 1 \end{pmatrix};$$

$$RN^{-1}R^T = \frac{1}{4.14} \begin{pmatrix} 9 & 6 & 9 & 3 & 3 \\ 6 & 4 & 6 & 2 & 2 \\ 9 & 6 & 9 & 3 & 3 \\ 3 & 2 & 3 & 1 & 1 \\ 3 & 2 & 3 & 1 & 1 \end{pmatrix}$$

$$Q_{H_2} = \frac{1}{2} + \frac{6}{14^2}, \quad Q_{H_2} = 1 + \frac{24}{14^2}.$$

$$Q_F = f^T (BN_{II}^{-1}B^T + RN^{-1}R^T \cdot RN^{-1}R^T)f,$$

$$f^T = \begin{matrix} Q_{H_2} = ? \\ (01000) \end{matrix} \quad \begin{matrix} Q_{H_2} = ? \\ (10010) \end{matrix}$$

$$f^T BN_{II}^{-1}B^T = \frac{1}{8} \begin{pmatrix} -24 & -222 \\ 40 & -54 & -4 \end{pmatrix}$$

$$f^T BN_{II}^{-1}B^T f = \frac{1}{2} \quad 1$$

$$f^T RN^{-1}R^T = \frac{1}{4.14} (64622) \quad \frac{1}{4.14} (1281244)$$

$$f^T RN^{-1}R^T \cdot RN^{-1}R^T f = \frac{96}{4^2 \cdot 14^2} \quad \frac{24}{14^2}$$

Полученные оценки приближенные. В (10) не принималось во внимание слабое, зависящее от корреляционной матрицы  $Q_{H_2}$  ошибок исходных данных.

Список литературы: 1. Бодышков В. Д., Маркузе Ю. И. Городская полигонометрия. — М.: Недра, 1979. 2. Матвилов М. М. Уравнивание геодезических сетей. — М.: Недра, 1979.

Статья поступила в редколлегию 03. 10. 83

УДК 528.44

Д. Н. ПЕРОВИЧ

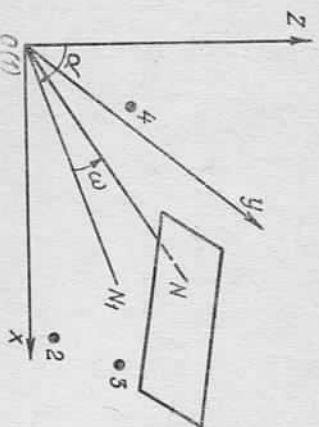
## ОПРЕДЕЛЕНИЕ ДЕФОРМАЦИОННЫХ ХАРАКТЕРИСТИК ГАЗОПЕРЕКАЧИВАЮЩИХ АГРЕГАТОВ

Эксплуатация газоперекачивающих агрегатов (ГПА) требует точности центровки турбин низкого давления (ТНД) и нагнетателя, т. е. совпадения их осей вращения. При нарушении этого геометрического условия через определенные промежутки отработанного времени необходимы останова, разборка верхней части и замер необходимых параметров.

Основные причины расцентровки — неравномерный износ в подшипниках трущихся поверхностей, изменение температурного режима трубоагрегата в процессе его работы и останова, неравномерность осадок основания ГПА.

Выведем математические зависимости для вычисления перекоса и наклона основания ГПА, вызванных неравномерностью

К определению перекоса и наклона.



осадок, получим выражения пространственных смещений отдельных точек осей ТНД и нагнетателя, оценим точность определяемых величин.

**Определение перекоса и наклона основания.** Выберем для каждого ГПА (см. рисунок) правую пространственную систему координат с началом в точке О. Положим, что плоскость Q наилучшим образом представляет плоскость основания ГПА в выбранной системе координат.

Под перекосом будем понимать угол  $\omega$  между нормалью ON к плоскости Q и координатной плоскостью ZOХ. Наклон основания характеризуется углом  $\alpha$ , заключенный между осью Z и прямой ON, т. е. проекцией нормали ON на плоскость ZOХ.

Аналитические зависимости для определения перекоса и наклона находим по разработке [1].

Запишем уравнение огибающей плоскости, наилучшим образом представляющей расположение осадочных марок в момент наблюдений

$$A_1 X + B_1 Y + C_1 Z_n + D_1 = 0 \quad (1)$$

или

$$Z_n = a_1 x + b_1 y + c_1, \quad (2)$$

где

$$a_1 = -A_1/C_1, \quad b_1 = -B_1/C_1, \quad c_1 = -D_1/C_1. \quad (3)$$

Коэффициенты  $a_1, b_1, c_1$  вычисляем при условии минимума суммы квадратов угловений деформационных точек (осадочных марок) по высоте от огибающей плоскости

$$\sum_{i=2}^n (a_1 x_i + b_1 y_i + c_1 - z_i) = \min. \quad (4)$$