

УРАВНИВАНИЕ В ФОТОГРАММЕТРИИ РАЗНОРОДНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ И ОПОРНЫХ ДАННЫХ

При практической реализации в фотограмметрии уравнительных работ с учетом ошибок исходных данных корреляционная матрица измерений K [3], как правило, неизвестна. В лучшем случае априори можно установить веса измерений P_i и стандарты измерений, принятые в качестве средних квадратических ошибок единицы веса μ_i^2 . В такой ситуации фотограмметрические измерения и исходные данные считают некоррелированными, и для матрицы K существует диагональная матрица весов.

Запишем исходную модель в виде системы уравнений поправок

$$\begin{aligned}v_1 &= B\Delta z + A_1\Delta x + L_1, \text{ вес } P_I, \\v_2 &= A_2\Delta x + C\Delta y + L_2, \text{ вес } P_{II}, \\v_3 &= F\Delta z + A_3\Delta x + L_3, \text{ вес } P_{III},\end{aligned}\tag{1}$$

достаточно полно отражающую сущность уравнивания в фотограмметрии (например, фототриангуляция по фототеодолитным снимкам с широким набором опорных данных [2]). Здесь Δx — вектор поправок к элементам внутреннего и внешнего ориентирования; Δy — вектор поправок к начальным значениям геодезических координат определяемых точек сети; Δz — вектор поправок к опорным данным.

Разделение системы на три группы сделано не случайно, ибо каждая из них характеризуется своей физической природой, а установление априорных весов возможно лишь при углубленном анализе ошибок, сопровождающих процесс измерений. Первая группа характеризует фотограмметрические измерения, выполненные для опорных данных, и веса P_I зависят от точности измерительного прибора, точности наведения измерительной марки и опознавания опорной точки на снимке. Вторая группа характеризует также фотограмметрические измерения, но отнесенные к определяемым точкам фотограмметрических построений; веса P_{II} для этой группы обусловлены в основном точностью измерительного прибора, точностью визирования и отождествления точки на смежных снимках. Физическая сущность измерений, входящих в L_1 и L_2 , одинаковая, но следует подчеркнуть принципиальное отличие при назначении весов: в первой группе влияют ошибки опознавания, полностью отсутствующие во второй группе. Ошибки отождествления могут сопровождать процесс измерений точек как первой, так и второй групп: опорная точка одновременно может быть связующей или лежать в маршрутном перекрытии. Для ошибок опознавания обычно выделяют три категории опорных точек в зависимости от их типа: маркированная искусственным знаком; естественный контур местности, опознанный на снимке; естественный кон-

тур местности, переопознанный с топографической карты на снимок.

Третья группа из (1) характеризует связь опорных данных и элементов ориентирования [3], а вес P_{III} — точность опорных данных. Эта группа по своей физической природе отличается от первых двух и сама может быть неоднородной: сюда могут входить координаты опорных точек, угловые и линейные величины. В такой трактовке для корреляционной матрицы имеем

$$K = \begin{bmatrix} \mu_1^2 P_I^{-1} & & \\ & \mu_2^2 P_{II}^{-1} & \\ & & \mu_3^2 P_{III}^{-1} \end{bmatrix}. \quad (2)$$

Пусть внутри каждой однородной группы (подгруппы) веса понимаются как мера относительной точности измеренных величин. В. Н. Ганшин [1] для совместного уравнивания линейных и угловых измерений предложил исключить одну из величин μ_i^2 вводя коэффициент согласования C^2 . Используя этот подход, получаем

$$P^{-1} = \frac{1}{\mu_1^2} K = \begin{bmatrix} P_I^{-1} & & \\ & C^{-2} P_{II}^{-1} & \\ & & C^{-2} P_{III}^{-1} \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} P_I^{-1} & & \\ & P^{-2} & \\ & & P^{-3} \end{bmatrix}. \quad (3)$$

Допущение однородности третьей группы не нарушает общности теоретического решения задачи. Имеем

$$C_1^2 = 1, \quad C_2^2 = \frac{\mu_1^2}{\mu_2^2}, \quad C_3^2 = \frac{\mu_1^2}{\mu_3^2}. \quad (4)$$

Система нормальных уравнений имеет вид

$$\begin{bmatrix} B^T P_1 B + F^T P_3 F & B^T P_1 A_1 + F^T P_3 A_3 & 0 \\ A_1^T P_1 B + A_3^T P_3 F & A_1^T P_1 A_1 + A_2^T P_2 A_2 + A_3^T P_3 A_3 & A_2^T P_2 C \\ 0 & C^T P_2 A_2 & C^T P_2 C \end{bmatrix} \times \\ \times \begin{bmatrix} \Delta x \\ \Delta y \\ \Delta z \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} B^T P_1 L_1 + F^T P_3 L_3 \\ A_1^T P_1 L_1 + A_2^T P_2 L_2 + A_3^T P_3 L_3 \\ C^T P_2 L_2 \end{bmatrix} = 0. \quad (5)$$

Дальнейшее решение системы в аналитическом виде несложно, но в общем случае не приводит к таким наглядным выводам о влиянии ошибок исходных данных, как для частного случая в [3]. Поэтому решение целесообразно вести на ЭВМ, применяя для анализа подход Ю. И. Маркузе [3], основанный на «критерии ничтожных погрешностей». Оценку точности уравненных величин можно выполнять по формулам, приведенным в [1].

Для иллюстрации действия весов как регулятора влияния ошибок исходных данных, целесообразности использования критерия

согласования C_1 , выявления границ установления весов для измерений и опорных данных выполнено решение на ЭВМ* обратной фотограмметрической засечки. Взят макетный снимок с четырьмя опорными точками, изображенными на углах снимка. Координаты точек на снимке практически безошибочны. Для трех опорных точек геодезические координаты также безошибочны, а для четвертой содержат ошибки $\Delta X, \Delta Y, \Delta Z$. Фокусное расстояние снимка 75 мм, масштаб 1 : 10 000. В поставленной задаче вторая группа уравнений из (1) автоматически исключается. Для фотограмметрических измерений x, y приняты $P_1 = E, \mu_x^2 = \mu_y^2 = \mu_1^2 = (0,001 \text{ м})^2$; для опорных точек 1—3 веса $P_{1X} = P_{1Y} = P_{1Z} = P_{2X} = \dots = P_{3Z} = 1$,

$$P_{4X} = \frac{\mu_3^2}{(\Delta X)^2}, \quad P_{4Y} = \frac{\mu_3^2}{(\Delta Y)^2}, \quad P_{4Z} = \frac{\mu_3^2}{(\Delta Z)^2},$$

$$\mu_X^2 = \mu_Y^2 = \mu_Z^2 = \mu_3^2 = (0,01 \text{ м})^2.$$

Помимо коэффициента согласования C^2 , предусмотрена возможность изменения матрицы весов опорных точек в n раз при неизменной матрице весов $P_1 = E$, так что

$$P_3 = n \cdot C_3^2 \begin{bmatrix} E & & & \\ & E & & \\ & & E & \\ & & & P'_4 \end{bmatrix}, \quad \text{где } E = \begin{bmatrix} 1 & & \\ & 1 & \\ & & 1 \end{bmatrix},$$

$$C_3^2 = \frac{\mu_1^2}{\mu_3^2}, \quad P'_4 = \begin{bmatrix} P_{4X} & & \\ & P_{4Y} & \\ & & P_{4Z} \end{bmatrix}. \quad (6)$$

Коэффициент n принимал значения $10^{-3}, 10^{-2}, \dots, 10^3$. В качестве основных уравнений для (1) приняты линеаризованные уравнения коллинеарности. Решение велось итеративно до стабилизации определяемых поправок к неизвестным в установленных допусках. Для выявления влияния ошибок исходных данных выполнено уравнивание обычным путем, решая только уравнения для v_1 (первая группа). Кроме того, выполнено уравнивание при неучете весов ($P_1 = P_2 = E$). Просчитаны два макета: в первом случае $\Delta X = \Delta Y = \Delta Z = 0,3 \text{ м}$ (макет 1), во втором $\Delta X = \Delta Y = \Delta Z = 5 \text{ м}$ (макет 2). В таблице приведены ошибки определенных элементов внешнего ориентирования как разности вычисленных и истинных значений, остаточные свободные члены l_x и l_y на четырех опорных точках. Во всех случаях веса фотограмметрических измерений приняты равными единице, поскольку они формируют единичную матрицу E .

При решении задачи выдавался признак о влиянии ошибок исходных данных по критерию Ю. И. Маркузе:

$$\Delta Q_i \leq 0,11 Q_{ii}. \quad (7)$$

* Программа составлена инж. Г. Н. Телковой.

Здесь Q_{ii} — диагональный весовой коэффициент; ΔQ_i — разность весовых коэффициентов, полученных с учетом и без учета ошибок исходных данных.

Варианты 7 и 15 соответствуют традиционному уравниванию без учета ошибок исходных данных, т. е. уравнения для v_3 из (1) исключались. Эти же результаты (7, 15) получены при включении в уравнивание выражения для v_3 (1), но с присвоением всем

Влияние критерия согласования и весов опорных данных на точность решения обратной фотограмметрической засечки

Вариант	Веса опорных точек		Ошибки элементов внешнего ориентирования						Остаточные свободные члены на точках, мкм							
			линейные, м			угловые, мин			l_x				l_y			
	1-3	4	δX_s	δY_s	δZ_s	$\delta \alpha$	$\delta \omega$	$\delta \kappa$	1	2	3	4	1	2	3	4

Макет 1

1	10^{-4}	10^{-7}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-70	0	0	0	-4
2	10^{-3}	10^{-6}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-70	0	0	0	-4
3	10^{-2}	10^{-5}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-70	0	0	0	-4
4	10^{-1}	10^{-4}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-70	0	0	0	-4
5	10^0	10^{-3}	0	0	0	-0,01	-0,03	0,02	0	0	0	-68	0	0	0	-3
6	10^{+1}	10^{-2}	0	0,1	0	-0,04	-0,2	0,1	4	-2	1	-59	1	4	-2	23
7	E	E	0,1	0,3	0,1	0,2	-0,8	-0,4	16	0	0	-13	1	19	11	20
8	10^{+3}	10^{+3}	0,1	0,4	0,1	0,21	-0,8	-0,4	16	0	0	-13	2	19	10	20

Макет 2

9	10^{-4}	10^{-1}	0	0	0	-0,06	-0,01	0,02	0	0	0	-1200	0	0	0	-65
10	10^{-3}	10^{-9}	0	0	0	-0,01	0	0	0	0	0	-1200	0	0	0	-69
11	10^{-2}	10^{-8}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-1200	0	0	0	-69
12	10^{-1}	10^{-7}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-1200	0	0	0	-69
13	10^0	10^{-6}	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-1200	0	0	0	-69
14	10^{+1}	10^{-5}	0	0,01	0	-0,05	-0,14	0,1	2	-2	-1	-1200	2	3	2	-69
15	10^0	10^0	1,2	5,8	1,3	3,4	12,6	6,9	270	10	7	-220	-20	-320	-180	-33
16	10^{+3}	10^0	2,2	6,0	0,9	-0,06	-11,8	7,4	250	7	-4	210	4	240	-160	-70
17	10^{+3}	10^{+1}	2,2	6,0	0,9	-0,06	-11,9	7,4	250	7	-4	210	4	240	-160	-70

весам значения 1. Как видим, элементы внешнего ориентирования определяются со значительными ошибками, а остаточные погрешности на опорных точках перераспределяются.

Введение коэффициента согласования и, главное, правильное задание веса для ошибочной точки 4 резко меняет картину. Элементы внешнего ориентирования определяются точно, т. е. ошибочная опорная точка не влияет на определение неизвестных, а распределение ошибок на точках 1-4 соответствует заданным ошибкам (варианты 1-6, 9-14). Изменение коэффициента в пределах $10^{-3} \dots 10^3$ практически не влияет на решение задачи при правильном вычислении веса для ошибочной опорной точки (см. те же варианты). Исключение из вычислений коэффициента согласования и неверное вычисление весов (в границах 10^3) резко

ухудшает результаты уравнивания и распределения остаточных ошибок (варианты 8, 16, 17).

Таким образом, приведенный общий подход позволит уравнивать в фотограмметрии разнородные величины, а правильное задание весов измерений и опорных данных внутри каждой однородной группы оказывает влияние на точность решения задачи и распределение остаточных ошибок на опорных точках.

1. *Ганьшин В. Н.* Вес измерения: его сущность и практическое применение // *Геодезия и картография*. 1982. № 2. С. 14—15. 2. *Дорожинский А. Л.* Уравнивание в фотограмметрии с учетом ошибок исходных данных // *Геодезия, картография и аэрофотосъемка*. 1987. Вып. 45. С. 131—137. 3. *Маркузе Ю. И.* Уравнивание и оценка точности плановых геодезических сетей. М., 1982.

Статья поступила в редколлегию 26. 12. 86