

со средней квадратической ошибкой

$$m_{\eta_1} = \frac{r^2}{\Delta x_{M,P}^2} \cdot \sin^2 \psi (m_{\Delta x_{M,P}}^2 + \sin^2 \psi \cdot m_b^2) + m_{\eta_1}^2.$$

Угол γ_2 вычисляем по известному γ_1 и измеренным Θ_1 и Θ_2 углам:

$$\gamma_2 = \Theta_1 + \Theta_2 - \gamma_1,$$

а ошибка его составляет

$$m_{\gamma_2}^2 = 2m_{\Theta_1}^2 + m_{\Theta_2}^2.$$

Соблюдая условие, чтобы расстояние между инструментом и стеной при двух стоянках оставалось постоянным, т. е. $S_1 = S_2$, углы γ_i будут непосредственно измеряться и поэтому

$$m_{\gamma_1}^2 = m_{\Theta_1}^2 + \eta^2,$$

где

$$\eta = \frac{S_1 - S_2}{L} \cdot r.$$

В случае проектирования верхней точки еще и со станции I_3 , расположенной примерно посредине между станциями I_1 и I_2 , измеряя при этом углы 1, 2, 3, 4 с ошибкой m_i и отрезки a_i , a_2 , а также вычисляя как дополнение к 180° для соответствующих треугольников углы 5, 6, можно нескомы γ_1 и γ_2 найти по приведенной выше формуле обратной засечки с точностью

$$m_{\gamma_i}^2 = 6m_i^2.$$

Как показали практические исследования, хорошо согласующиеся с теоретическими выводами, все рассмотренные способы определения положения верхних точек здания примерно одного класса точности с известными [1—3] и преимуществу каждого из них выявляется только в конкретной обстановке на строительной площадке.

Описанные в статье все приемы, позволяющие в совокупности находить координаты точек местности, выполнялись систематически при строительстве промышленного предприятия на насыщенном грунте, из-за которого плановое обоснование было закреплено только стенными знаками, и оказались во многих случаях самыми эффективными по сравнению с другими видами работ для достижения подобных целей.

1. Андиченко А. М. Проверка вертикальности колонн // Геодезия и картография. 1984. № 5. С. 29—30. 2. Левчук Г. П., Новик В. Е., Конусов В. Г. Прикладная геодезия. Основные методы и принципы инженерно-геодезических работ. М., 1981. 3. Миллер В. В. Выверка конструкций по вертикали // Геодезия и картография. 1982. № 4. С. 23—24. 4. Справочник геодезиста. М., 1975.

Статья поступила в редакцию 24.02.86

ОБ ОЦЕНКЕ ТОЧНОСТИ ДВУХГРУППОВОГО УРАВНИВАНИЯ КОРРЕЛИРОВАННЫХ ВЕЛИЧИН

В [1] изложена теория двухгруппового уравнивания коррелированных величин. В основу положен классический подход, основанный на преобразовании коэффициентов условных уравнений второй группы. Ниже предложен вывод формул для оценки точности уравненных функций.

Согласно теории [1], условные уравнения в геодезической сети разделяются на две группы:

$$aV + w_a = 0; \quad (1)$$

$$a'V' + w_{a'} = 0. \quad (2)$$

Здесь

$$a = \begin{pmatrix} a_1 & a_2 & \dots & a_n \\ b_1 & b_2 & \dots & b_n \\ \dots & \dots & \dots & \dots \\ s_1 & s_2 & \dots & s_n \end{pmatrix}, \quad V = \begin{pmatrix} v_1 \\ v_2 \\ \vdots \\ v_n \end{pmatrix}, \quad w_a = \begin{pmatrix} w_1 \\ w_2 \\ \vdots \\ w_s \end{pmatrix},$$

$$a' = \begin{pmatrix} \alpha_1 & \alpha_2 & \dots & \alpha_n \\ \beta_1 & \beta_2 & \dots & \beta_n \\ \dots & \dots & \dots & \dots \\ \tau_1 & \tau_2 & \dots & \tau_n \end{pmatrix}, \quad w_{a'} = \begin{pmatrix} w_{s+1} \\ w_{s+2} \\ \vdots \\ w_{s+n} \end{pmatrix},$$

В первой группе (1) условных уравнений s , во второй (2) количество условных уравнений равно n . Решая уравнения первой группы на основе обобщенного метода наименьших квадратов, получаем первичные поправки

$$V' = -Qa'(aQa')^{-1}w_{a'} \quad (3)$$

где Q — корреляционная матрица измерений (без постоянного множителя). Вторичные поправки вычисляем по формуле

$$V'' = -Qa'(aQa')^{-1}W, \quad (4)$$

где A , W — коэффициенты условного уравнения второй группы (2), преобразованные следующим образом:

$$A = a - aQa'(aQa')^{-1}a; \quad (5)$$

$$W = w_a - aQa'(aQa')^{-1}w_{a'}. \quad (6)$$

Окончательные поправки в измеренные величины определяем по формуле

$$V = V' + V''. \quad (7)$$

Далее надо произвести оценку точности. Вычисляя вес уравненной функции F , весовую функцию dF принято относить к урав-

нениям второй группы и ее коэффициенты преобразовывать по формуле (5). Следовательно, легко написать уравнение, из которого получим алгоритм преобразования коэффициентов весовой функции:

$$\begin{pmatrix} A_1 & A_2 & \dots & A_n \\ B_1 & B_2 & \dots & B_n \\ \dots & \dots & \dots & \dots \\ T_1 & T_2 & \dots & T_n \\ F_1 & F_2 & \dots & F_n \end{pmatrix} = \begin{pmatrix} \alpha_1 & \alpha_2 & \dots & \alpha_n \\ \beta_1 & \beta_2 & \dots & \beta_n \\ \dots & \dots & \dots & \dots \\ \tau_1 & \tau_2 & \dots & \tau_n \\ f_1 & f_2 & \dots & f_n \end{pmatrix} \cdot \begin{pmatrix} \alpha_1 & \alpha_2 & \dots & \alpha_n \\ \beta_1 & \beta_2 & \dots & \beta_n \\ \dots & \dots & \dots & \dots \\ \tau_1 & \tau_2 & \dots & \tau_n \\ f_1 & f_2 & \dots & f_n \end{pmatrix} \cdot Qa^T(aQa^T)^{-1}a, \quad (8)$$

где F_1, F_2, \dots, F_n — преобразованные коэффициенты весовой функции, а f_1, f_2, \dots, f_n — преобразованные коэффициенты. Таким образом, алгоритм для преобразования коэффициентов весовой функции имеет вид

$$F^T = f^T - f^T Qa^T(aQa^T)^{-1}a, \quad (9)$$

где T — символ транспонирования матриц. Найдем обратный вес произвольной уравненной функции. На основе общих правил и формулы (7) имеем

$$\frac{1}{P_F} = f^T Q_1 f = f^T \{ Q - Qa^T(aQa^T)^{-1}aQ - Qa^T(AQa^T)^{-1}AQ \} f, \quad (10)$$

где f — частные производные от произвольной функции по измеренным величинам (коэффициенты весовой функции); Q_1 — корреляционная матрица уравненного вектора измерений. Учитывая (9), нетрудно (10) привести к виду

$$\frac{1}{P_F} = F^T \left\{ E - \frac{Qa^T(AQa^T)^{-1}A}{E - Qa^T(aQa^T)^{-1}a} \right\} Q \cdot \frac{F}{E - a^T(aQa^T)^{-1}aQ},$$

где E — единичная матрица. Зная, что $aQa^T = 0$,

$$\frac{Qa^T(AQa^T)^{-1}A}{E - Qa^T(aQa^T)^{-1}a} \cdot Qa^T = Qa^T(AQa^T)^{-1}A, \\ \frac{E - a^T(aQa^T)^{-1}aQ}{F} \cdot \frac{A^T}{A^T} = F,$$

получаем окончательную формулу для вычисления обратного веса любой линейной уравненной функции в геодезической сети

$$\frac{1}{P_F} = F^T \{ Q - Qa^T(AQa^T)^{-1}AQ \} F. \quad (11)$$

Дальнейшие расчеты оценки точности в геодезических сетях хорошо известны.

1. Мониц И. Ф. К теории дуггруппового уравнения коррелированных реций // Геодезия, картография и аэрофотогеодезия. 1984. Вып. 40. С. 86.
2. Болышакое В. Д., Маркузе Ю. И. Гордская полигонометрия. М., 1979.
Статья поступила в редакцию 02.04.85

УДК 528.16

Ю. В. МОРКОТУН

О ВОЗМОЖНОСТИ ПРИМЕНЕНИЯ КОЭФФИЦИЕНТА АССОЦИИ В МАТЕМАТИЧЕСКОЙ ОБРАБОТКЕ РЕЗУЛЬТАТОВ ГЕОДЕЗИЧЕСКИХ ИЗМЕРЕНИЙ

При обработке результатов геодезических измерений возникает задача, требующие знания степени тесноты корреляционных связей. Для оценки степени тесноты зависимостей используют эмпирический коэффициент корреляции, вычисление которого, особенно в случае больших выборок, довольно громоздко. В этой связи возникает вопрос о возможности применения некоторых упрощенных показателей, которые легко вычислялись бы вручную. Одним из таких показателей является коэффициент ассоциации*:

$$K_1 = \frac{ad - bc}{ad + bc}. \quad (1)$$

Если, допустим, изучается зависимость между некоторыми случайными векторами результатов измерений X и Y , то величины a, b, c, d — количество пар при условиях, соответственно, $x_1 < x_2, Y_1 < Y_2$; $x_1 > x_2, Y_1 < Y_2$; $x_1 < x_2, Y_1 > Y_2$; $x_1 > x_2, Y_1 > Y_2$.

Преимущество коэффициента ассоциации — простота вычисления, возможность быстрого получения результата корреляционных. Для проверки качества оценки степени тесноты корреляционной зависимости с помощью коэффициента ассоциации вычислены K_A для двадцати восьми случаев больших выборок ($n=100$) X и Y , для которых также получены эмпирические коэффициенты корреляции обычными методами. Данные эксперимента приведены в таблице.

Оценку точности коэффициента ассоциации произвели по разностям:

$$\delta_1 = K_A - r; \quad (2)$$

$$m_{K_A} = \sqrt{\frac{\sum \delta_1^2}{n}} \approx \pm 0,12; \quad n' = 28, \quad (3)$$

* Венцки И. Г., Венцкая В. И. Основные математико-статистические понятия и формулы в экономическом анализе. М., 1974.