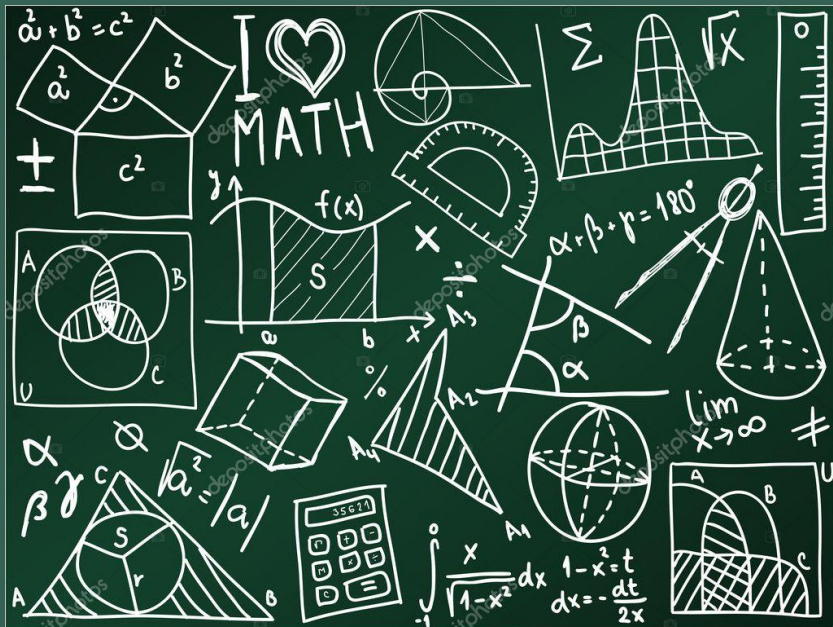


ФГБОУ ВО «ГОСУДАРСТВЕННЫЙ УНИВЕРСИТЕТ ПО ЗЕМЛЕУСТРОЙСТВУ»

КАФЕДРА ГЕОДЕЗИИ И ГЕОИНФОРМАТИКИ

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ ГЕОДЕЗИЧЕСКИХ ИЗМЕРЕНИЙ

ЗАКОНЫ РАСПРЕДЕЛЕНИЯ СЛУЧАЙНЫХ ПОГРЕШНОСТЕЙ ГЕОДЕЗИЧЕСКИХ ИЗМЕРЕНИЙ, ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ И ИХ ФУНКЦИЙ



АВТОР: К.Т.Н., ДОЦ. А.И. ДАНИЛОВИЧ

СОДЕРЖАНИЕ

1. Основные понятия.
2. Погрешности геодезических измерений. Свойства случайных погрешностей измерений.
3. Введение в корреляционный и регрессионный анализ.
4. Оценка точности результатов измерений по истинным погрешностям.
5. Оценка точности результатов независимых измерений.
6. Неравноточные измерения. Веса результатов измерений.
7. Веса функций результатов измерений.
8. Обработка ряда неравноточных измерений одной и той же физической величины.
9. Оценка точности по невязкам условных уравнений.
10. Оценка точности по разностям двойных измерений.
11. Решение практических задач.
12. Задачи для самоконтроля.



ОСНОВНЫЕ ПОНЯТИЯ

- **Математическое ожидание результата (геодезических) измерений; $M[x] = \lim_{n \rightarrow \infty} \left(\frac{[x]}{n} \right)$** , где $[]$ – обозначение суммы.
- **Оценка математического ожидания $a = \frac{[x]}{n}$** – среднее арифметическое .
- **Среднее квадратическое отклонение результата (геодезических) измерений; СКО $\{\sigma\}$** - параметр функции распределения результатов измерений, характеризующий их «рассеяние» и равный положительному значению корня квадратного из дисперсии результата измерений.

Примечание:

1. Дисперсия случайной величины σ^2 равна математическому ожиданию квадрата отклонения случайной величины от ее математического ожидания:

$$\sigma^2 = M[X - M(x)]^2$$

2. В геодезической практике среднее квадратическое отклонение вычисляется при исключении на результат влияния систематических погрешностей измерений (подразумевается отсутствие или предварительное исключение систематических погрешностей измерений).

ОСНОВНЫЕ ПОНЯТИЯ

- **средняя квадратическая погрешность результата (геодезических) измерений; СКП $\{m\}$** - эмпирическая оценка среднего квадратического отклонения результата измерений.
- **предельная погрешность (геодезических) измерений $\{t_p, m\}$** - погрешность геодезических измерений, которую с заданной вероятностью не должны превышать по абсолютному значению погрешности результатов измерений.
- **допустимая погрешность (геодезических) измерений $\{\Delta_d\}$ /предел допускаемой погрешности геодезических измерений /** - погрешность геодезических измерений, верхний предел которой установлен в нормативной документации.
- **предварительная (математическая) обработка (результатов геодезических измерений)** - математическая обработка геодезических измерений, связанная с проверкой качества и получением первичной информации по результатам геодезических измерений на отдельных пунктах геодезических построений.
- **уравнительные вычисления** - комплекс вычислительных работ, проводимых с целью получения и оценки точности окончательных результатов измерений.

ОСНОВНЫЕ ПОНЯТИЯ

- **уравнивание (геодезических измерений)** - математическая обработка результатов геодезических измерений, выполняемая с целью нахождения оптимальных оценок измеренных величин и их функций, а также их оценки точности.

Примечание. В геодезической практике применяются различные способы уравнивания: параметрический, коррелятный, комбинированный, рекуррентный, параметрический способ с зависимыми переменными, коррелятный способ с дополнительными параметрами.

- **уравненное значение (результата геодезических измерений)** - значение искомой геодезической величины (функции измеренных величин), полученное из уравнивания.
- **поправка из уравнивания** - разность между уравненным и измеренным значениями результатов измерений.
- **невязка (функция измеренных геодезических величин) $\{f\}$** - разность между значениями функции, вычисленной по результатам измерений, и теоретическим ее значением.

ОСНОВНЫЕ ПОНЯТИЯ

- **вес результата (геодезических) измерений $\{p\}$** - относительная характеристика точности результата геодезических измерений, обратно пропорциональная дисперсии результата измерений.
- **обратный вес результата (геодезических) измерений $\{Q\}$** - относительная характеристика точности результата геодезических измерений, обратная его весу.
- **средняя квадратическая погрешность уравниваемого значения (результата геодезических измерений) $\{m_x\}$** - оценка значения геодезической величины по результатам уравнивания измерений, получаемая по формуле

$m_x = \mu\sqrt{Q}$, где μ - средняя квадратическая погрешность результата измерений, вес которого принят за единицу; Q - обратный вес результата измерений X или значений искомых неизвестных.

ПОГРЕШНОСТИ ГЕОДЕЗИЧЕСКИХ ИЗМЕРЕНИЙ. СВОЙСТВА СЛУЧАЙНЫХ ПОГРЕШНОСТЕЙ ИЗМЕРЕНИЙ

Истинной погрешностью измерений называют отклонение результата измерения x_i от его истинного значения X :

$$\varepsilon_i = x_i - X \quad (1)$$

К правой части уравнения (1) прибавим и вычтем математическое ожидание M_x :

$$\varepsilon_i = (x_i - M_x) + (M_x - X), \quad (2)$$

где $(x_i - M_x) = \Delta_i$ - случайная погрешность (3)

$(M_x - X) = \theta$ - систематическая погрешность (4)

По характеру действия **систематические погрешности** бывают постоянные, односторонне действующие (сохраняющие только знак) и функциональные (меняющиеся по какому-либо закону). Систематические погрешности исключают введением поправок или применением соответствующей методики измерений.

Случайные погрешности могут быть представлены как суммы весьма большого числа сравнительно малых слагаемых – элементарных погрешностей, каждая из которых вызвана действием отдельной причины, не зависящей от остальных.

Каким бы законам распределения они не подчинялись в сумме общая погрешность подчиняется закону, близкому к нормальному. В геодезической практике можно выделить следующие **элементарные погрешности**:

- объекта измерений;
- субъекта измерений;
- средств измерений;
- выбранной методики измерений;
- внешней среды.

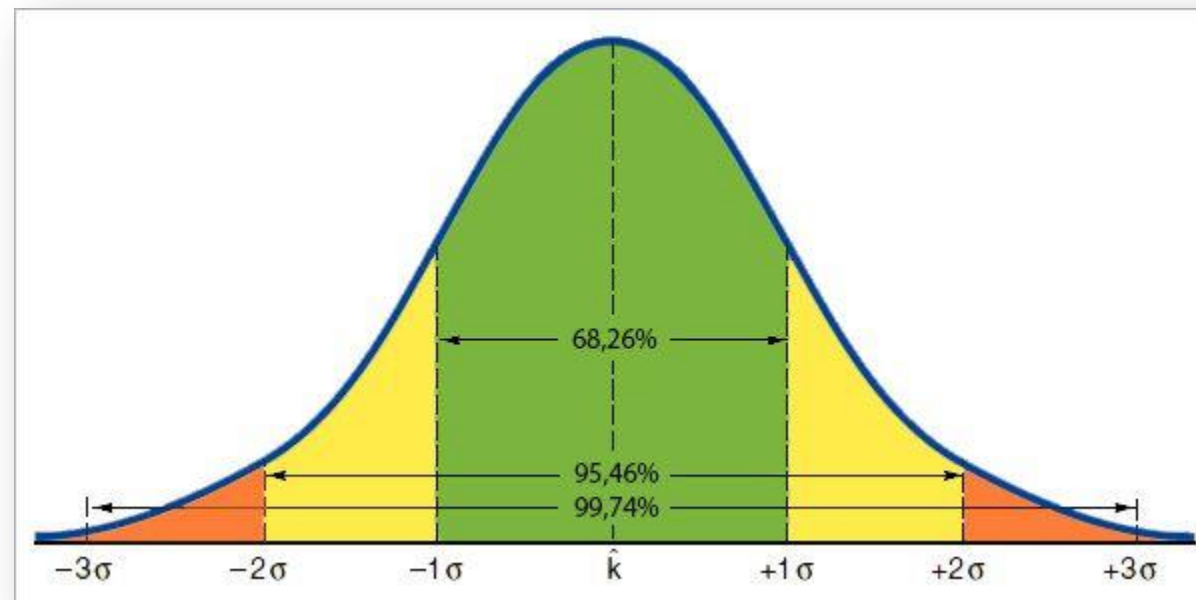
ПОГРЕШНОСТИ ГЕОДЕЗИЧЕСКИХ ИЗМЕРЕНИЙ. СВОЙСТВА СЛУЧАЙНЫХ ПОГРЕШНОСТЕЙ ИЗМЕРЕНИЙ

Нормальный закон распределения характеризуется плотностью вероятностей:

$$f(x) = \frac{1}{\sigma\sqrt{2\pi}} e^{-\frac{(x-a)^2}{2\sigma^2}}, \quad (5)$$

где σ - среднее квадратическое отклонение результата измерений,
 a - математическое ожидание случайной погрешности.

Рисунок 1. График плотности вероятностей нормального закона распределения случайных величин.



ПОГРЕШНОСТИ ГЕОДЕЗИЧЕСКИХ ИЗМЕРЕНИЙ. СВОЙСТВА СЛУЧАЙНЫХ ПОГРЕШНОСТЕЙ ИЗМЕРЕНИЙ

Функция нормального распределения:

$$\Phi(x) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \int_{-\infty}^x e^{-\frac{t^2}{2}} dt, \quad (6)$$

где $t=(x-a)/\sigma$ – центрированная и нормированная по σ случайная погрешность с параметрами $(0,1)$, для которых составлены специальные таблицы.

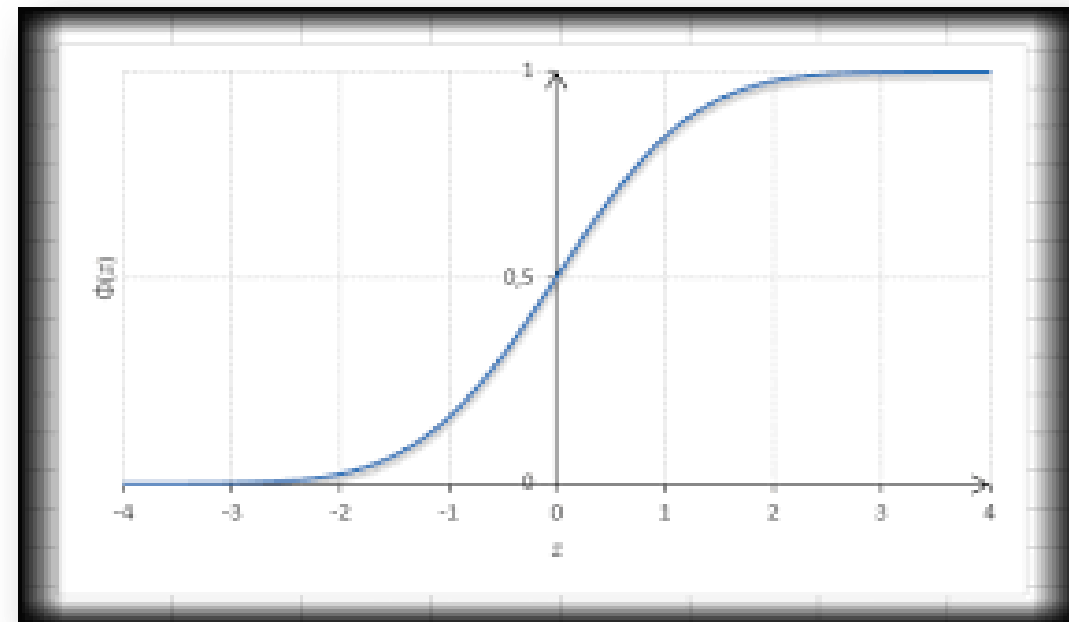


Рисунок 2. График функции нормального распределения.

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ.

ЗАДАНИЕ 1

Задание 1. Проверить гипотезу о нормальном распределении невязок в треугольниках триангуляции 1 класса приведенных в таблице 1.

Порядок решения:

1. Поместить в электронную таблицу Excel исходные данные.
2. Упорядочить погрешности по возрастанию.
3. Рассчитать основные характеристики ряда случайных погрешностей:

- оценку математического ожидания

$$a = \frac{[f_{\beta i}]}{n} = +0,12'' ;$$

- оценку дисперсии

$$m^2 = \frac{[f_{\beta i}^2]}{n} = 23,87 ;$$

- оценку среднего квадратического отклонения

$$m = \sqrt{\frac{[f_{\beta i}^2]}{n}} = 4,89'' ;$$

- третий центральный момент

$$\mu_3 = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n (f_{\beta i} - a)^3 = -12,57 ;$$

- четвертый центральный момент

$$\mu_4 = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n (f_{\beta i} - a)^4 = 1407,49 ;$$

- асимметрию

$$S = \frac{\mu_3}{m^3} = -0,11 ;$$

- эксцесс

$$E = \frac{\mu_4}{m^4} - 3 = -0,53$$

№ треугольни ка	Невязка f_{β}''	№ треугольни ка	Невязка f_{β}''	№ треугольни ка	Невязка f_{β}''
1	+2,12	34	+1,12	67	+0,54
2	-6,00	35	+2,00	68	-8,68
3	-1,38	36	+0,44	69	+3,68
4	-4,22	37	+4,98	70	+3,64
5	+0,83	38	+1,89	71	+3,57
6	-8,48	39	-4,75	72	-1,84
7	-5,07	40	+4,92	73	-3,67
8	-2,69	41	-4,77	74	+6,53
9	-0,35	42	-2,79	75	-1,52
10	-8,21	43	+2,14	76	-1,02
11	-2,12	44	+4,33	77	-5,20
12	-4,06	45	+0,80	78	+5,26
13	+4,52	46	+0,78	79	+2,44
14	-6,01	47	+7,80	80	+1,85
15	+5,58	48	+2,19	81	+6,25
16	-9,32	49	-3,20	82	+5,51
17	-1,47	50	+3,77	83	-4,61
18	-0,26	51	+10,14	84	+2,90
19	-1,11	52	-9,91	85	-3,81
20	-11,41	53	+11,72	86	+1,66
21	+8,13	54	-8,98	87	-3,76
22	+4,35	55	6,05	88	-7,44
23	-7,31	56	+3,95	89	-0,23
24	+1,05	57	+3,67	90	+3,02
25	+4,42	58	-2,69	91	-5,80
26	+8,08	59	+7,69	92	+6,83
27	+7,10	60	+0,24	93	-1,97
28	-0,01	61	-3,33	94	+0,11
29	-0,64	62	+3,61	95	-0,07
30	-2,62	63	-1,28	96	-1,45
31	-6,26	64	+7,24	98	-5,88
32	-0,82	65	+1,84	98	-4,13
33	+7,06	66	-1,64	99	+1,90
				100	+3,59

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ

Для построения гистограммы:

- 1) выбрать границы интервалов с таким расчетом, чтобы ширина интервала равнялась $\approx 1/2 m$. В нашем примере $m=4,89 \approx 5$, тогда ширина интервала = $5/2 = 2,5$;
- 2) значения границ интервалов (z_i) записать в таблицу 2;
- 3) подсчитать практическое число попаданий случайных погрешностей в каждый интервал (m_i);
- 4) вычислить центрированные и нормированные значения границ интервалов по формуле:

$$t_i = \frac{(z_i - a)}{m} ;$$

- 5) по центрированным и нормированным значениям границ интервалов из таблицы (приложение 1) найти значения функции нормального распределения $\Phi(t)$;
- 6) найти вероятность попадания случайной погрешности в i -й интервал:

$$p_i = \Phi(t_{i+1}) - \Phi(t_i) ;$$

- 7) вычислить теоретическое число попаданий в каждый интервал: $n'_i = np_i$;

- 8) для подсчета меры расхождения практического и теоретического числа попаданий вычислить для каждого интервала величины: $\frac{(n_i - n'_i)^2}{n'_i}$;

- 9) сумма этих величин дает вычисленное значение критерия χ^2 $\chi_{\text{выч.}}^2 = \sum_{i=1}^k \frac{(m_i - n'_i)^2}{n'_i}$,

где m_i – практическое число попаданий, k - количество интервалов;

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ

Для построения гистограммы:

10) по таблице критических точек распределения χ^2 находят теоретическое значение $\chi_{\text{теор.}}^2$ по уровню значимости $\alpha=0,05$ и числу степеней свободы $v=k-c-1$, где c – число ранее определенных параметров. В нашем случае это оценка математического ожидания a и оценка среднего квадратического отклонения m , следовательно, $c=2$, а $v=k-c-1=9-2-1=6$. Если $\chi_{\text{выч.}}^2 < \chi_{\text{теор.}}^2$ то гипотеза о нормальном законе распределении принимается;

11) построить гистограмму и график плотности распределения.

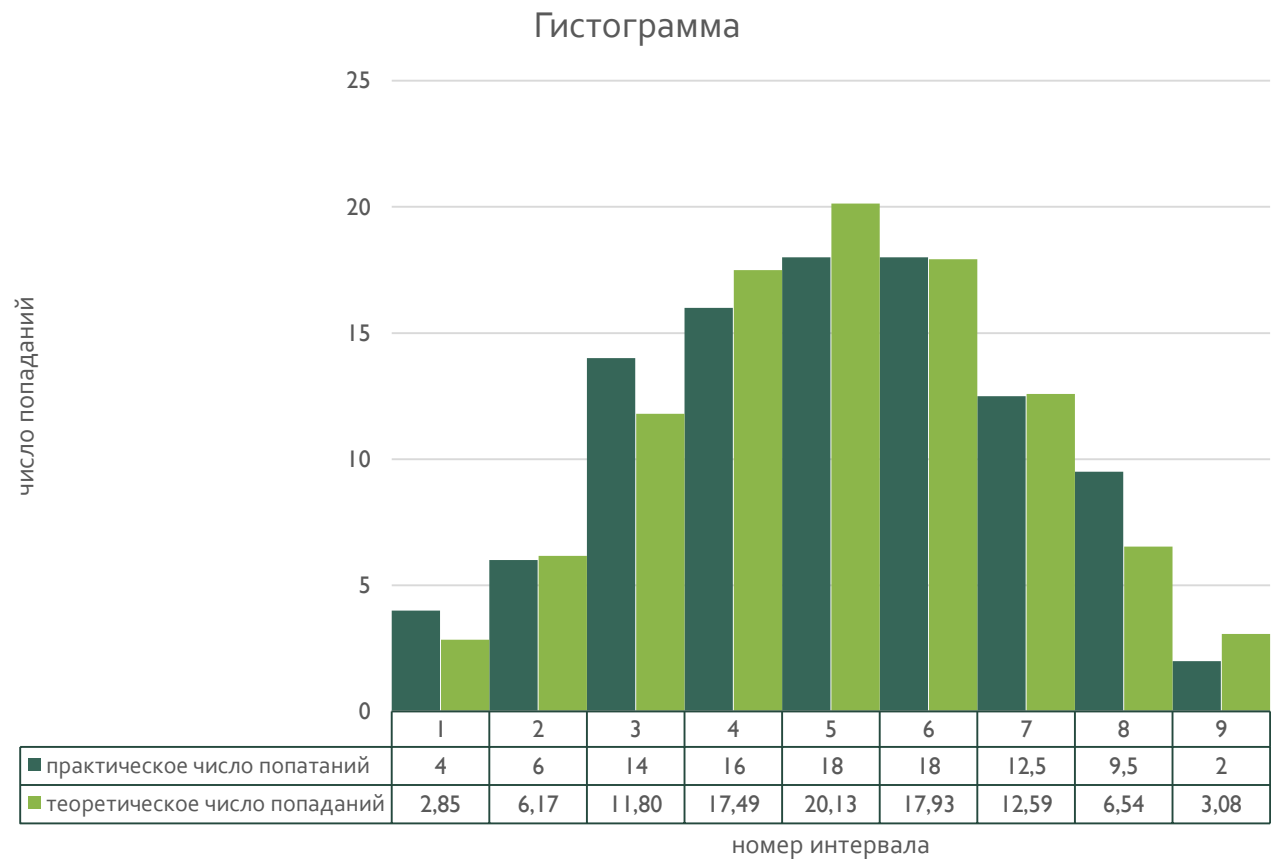


Рисунок 3. Гистограмма.

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ

График плотности распределения

—●— практика —●— теория

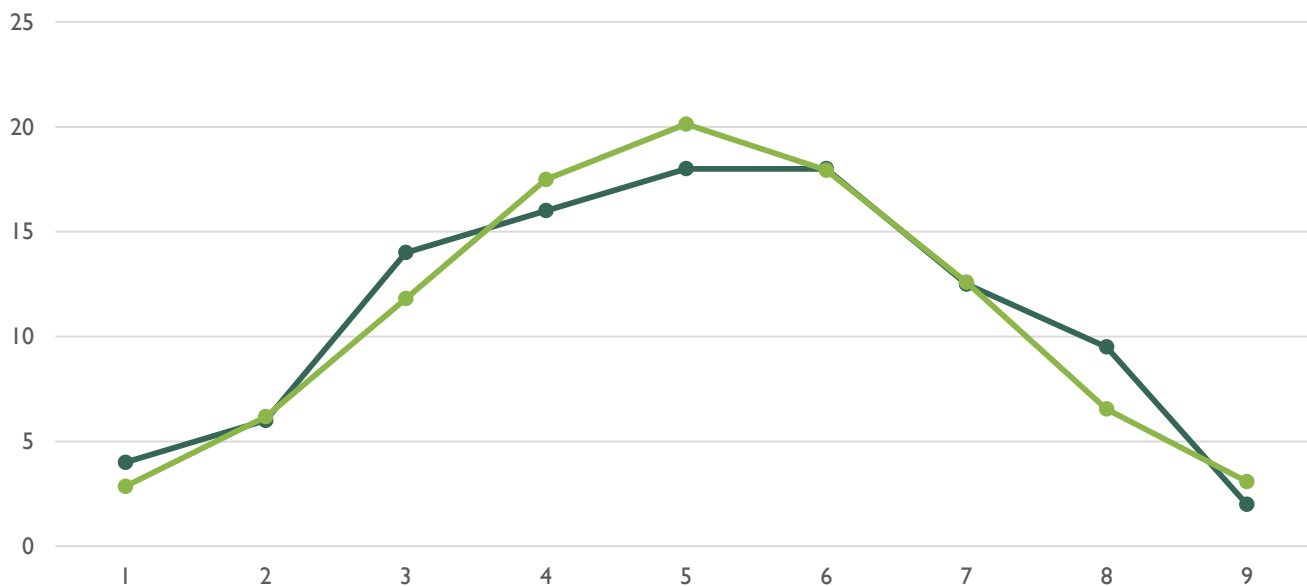


Рисунок 4. График плотности распределения.

Число степеней свободы	Уровень значимости					
	0,01	0,025	0,05	0,95	0,975	0,99
1	6,6	5	3,8	0,0039	0,00098	0,00016
2	9,2	7,4	6,0	0,103	0,051	0,02
3	11,3	9,4	7,8	0,352	0,216	0,115
4	13,3	11,1	9,5	0,711	0,484	0,297
5	15,1	12,8	11,1	1,15	0,831	0,554
6	16,8	14,4	12,6	1,64	1,24	0,872
7	18,5	16,0	14,1	2,17	1,69	1,24
8	20,1	17,5	15,5	2,73	2,18	1,65
9	21,7	19	16,9	3,33	2,7	2,09
10	23,2	20,5	18,3	3,94	3,25	2,56
11	24,7	21,9	19,7	4,57	3,82	3,05
12	26,2	23,3	21	5,23	4,4	3,57
13	27,7	24,7	22,4	5,89	5,01	4,11
14	29,1	26,1	23,7	6,57	5,63	4,66
15	30,6	27,5	25	7,26	6,26	5,23
16	32	28,8	26,3	7,96	6,91	5,81
17	33,4	30,2	27,6	8,67	7,56	6,41
18	34,8	31,5	28,9	9,39	8,23	7,01
19	36,2	32,9	30,1	10,1	8,91	7,63
20	37,6	34,2	31,4	10,9	9,59	8,26
21	38,9	35,5	32,7	11,6	10,3	8,9
22	40,3	36,8	33,9	12,3	11	9,54
23	41,6	38,1	35,2	13,1	11,7	10,2
24	43	39,4	36,4	13,8	12,4	10,9
25	44,3	40,6	37,7	14,6	13,1	11,5
26	45,6	41,9	38,9	15,4	13,8	12,2
27	47	43,2	40,1	16,2	14,6	12,9
28	48,3	44,5	41,3	16,9	15,3	13,6

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ

Таблица 2 – проверка статистической гипотезы с помощью χ^2 критерия

Пирсона $\chi^2 = \sum_{i=1}^k \frac{(m_i - np_i)^2}{np_i}$,

где k -число интервалов, m_i - практическое число попаданий в i -й интервал, $n = 100$ - число погрешностей, p_i - вероятность попадания в i – интервал $p_i = \Phi(t_{i+1}) - \Phi(t_i)$,

$$\Phi(t) = \frac{1}{\sqrt{2\pi}} \int_{-\infty}^t e^{-\frac{1}{2}t^2} dt$$

№ интервала	Границы интервалов z_i	$t_i = \frac{(z_i - a)}{m}$	$\Phi(t_i)$	p_i	Практическое число попаданий m_i	Теоретическое число попаданий np_i	$\frac{(m_i - np_i)^2}{np_i}$
1	-12,00	-2,48	0,0066	0,0285	4	2,85	0,46
2	-8,75	-1,81	0,0351	0,0617	6	6,17	0,00
3	-6,25	-1,30	0,0968	0,1180	14	11,80	0,41
4	-3,75	-0,79	0,2148	0,1749	16	17,49	0,13
5	-1,25	-0,28	0,3897	0,2013	18	20,13	0,23
6	+1,25	0,23	0,5910	0,1793	18	17,93	0,00
7	+3,75	0,74	0,7703	0,1259	12,5	12,59	0,00
8	+6,25	1,26	0,8962	0,0654	9,5	6,54	1,34
9	+8,75	1,77	0,9616	0,0308	2	3,08	0,38
	+12,00	2,43	0,9924			$\chi_{\text{выч.}}^2 =$	2,95

При уровне значимости 0,05 и числе степеней свободы $k - c - 1 = 9 - 2 - 1 = 6$ $\chi_{\text{теор.}}^2 = 12,60$

Вывод: $\chi_{\text{выч.}}^2 < \chi_{\text{теор.}}^2 \rightarrow$ гипотеза о нормальном законе распределении принимается.

ВВЕДЕНИЕ В КОРРЕЛЯЦИОННЫЙ И РЕГРЕССИОННЫЙ АНАЛИЗ

Ранее мы рассмотрели числовые характеристики одной случайной величины X – начальные и центральные моменты, важнейшими из которых являются две: математическое ожидание $M[X]$ и дисперсия σ^2 .

Аналогичные количественные характеристики можно ввести и **для системы двух случайных величин**.

Начальным моментом порядка k, m системы двух случайных величин (X, Y) называется метаматематическое ожидание произведения X^k на Y^m :

$$\alpha_{k,m} = M[X^k Y^m].$$

Центральным моментом порядка k, m системы (X, Y) называется метаматематическое ожидание произведения k -й и m -й степени соответствующих центрированных величин:

$$\mu_{k,m} = M[(X - a_x)(Y - a_y)]$$

Первые случайные моменты представляют собой уже известные нам **математические ожидания величин** X и Y , входящих в систему:

$$a_x = \alpha_{1,0} = M[X^1 Y^0] = M[X],$$

$$a_y = \alpha_{0,1} = M[X^0 Y^1] = M[Y].$$

Совокупность математических ожиданий a_x, a_y представляет собой **характеристику положения** системы.

Геометрически это координаты средней точки на плоскости, вокруг которой происходит рассеивание точки (X, Y) .

ВВЕДЕНИЕ В КОРРЕЛЯЦИОННЫЙ И РЕГРЕССИОННЫЙ АНАЛИЗ

Кроме первых начальных моментов, широко применяются еще и **вторые центральные моменты** системы. Два из них представляют собой уже известные нам **дисперсии** величин X и Y :

$$\sigma_x^2 = \mu_{2,0} = M[(X - a_x)^2(Y - a_y)^0],$$
$$\sigma_y^2 = \mu_{0,2} = M[(X - a_x)^0(Y - a_y)^2],$$

характеризующие **рассеивание** случайной точки в направлении осей O_x и O_y .

Особую роль, как характеристика системы, играет **второй смешанный центральный момент** :

$$\mu_{1,1} = M[(X - a_x)^1(Y - a_y)^1],$$

то есть математическое ожидание произведения центрированных случайных величин.

В виду того, что этот момент играет важную роль для него вводится особое обозначение:

$$K_{x,y} = M[(X - a_x)(Y - a_y)].$$

Характеристика $K_{x,y}$ называется **корреляционным моментом** (иначе – моментом связи) случайных величин X и Y .

Если корреляционный момент отличен от нуля, то имеется признак наличия зависимости случайных величин.

ВВЕДЕНИЕ В КОРРЕЛЯЦИОННЫЙ И РЕГРЕССИОННЫЙ АНАЛИЗ

Корреляционный момент характеризует не только зависимость случайных величин, но и их рассеивание. Если одна из случайных величин весьма мало отклоняется от своего математического ожидания, то корреляционный момент будет мал, какой бы тесной зависимостью ни были связаны величины (X и Y). Поэтому для характеристики связи переходят от момента $K_{x,y}$ к безразмерной характеристике

$$r_{x,y} = \frac{K_{x,y}}{\sigma_x \sigma_y}, \text{ где } \sigma_x, \sigma_y - \text{СКО величин X и Y.}$$

Этот коэффициент называется **коэффициентом корреляции**.

Для независимых случайных величин этот коэффициент равен нулю.

Коэффициент корреляции характеризует не всякую зависимость, а только так называемую **линейную** зависимость.

Коэффициент корреляции может быть в пределах: $-1 < r_{x,y} < +1$. Если случайные величины X и Y связаны точной функциональной линейной зависимостью: $Y = aX + b$,

то $r_{x,y} = \pm 1$, причем знак + или – берется в зависимости от того, положителен или отрицателен коэффициент a .

Определение параметров a и b по результатам опыта является задачей **регрессионного анализа**.

Уравнение прямой $Y = aX + b$ иначе называют **уравнением регрессии**.

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ.

ЗАДАНИЕ 2

Задание 2. В таблице 3 приведены 30 значений погрешностей измерений линий светодальномером, в зависимости от измеряемого расстояния.

Требуется определить коэффициент корреляции и составить уравнение регрессии.

Порядок решения:

1. Поместить в электронную таблицу Excel исходные данные.
2. Вычислить оценки математических ожиданий

$$a_x = \frac{[x_i]}{n}; \quad a_y = \frac{[y_i]}{n}.$$

3. Вычислить оценки дисперсий (средние квадратические погрешности)

$$m_x = \sqrt{\frac{\sum(x_i - a_x)^2}{n-1}}; \quad m_y = \sqrt{\frac{\sum(y_i - a_y)^2}{n-1}}$$

№ п/п	$x_i = D_i$ (км)	$y_i = \delta_{i,}$ (см)	№ п/п	$x_i = D_i$ (км)	$y_i = \delta_{i,}$ (см)
1	2,8	2,3	16	5,7	3,6
2	2,8	2,3	17	5,7	5,6
3	3,0	3,4	18	6,2	3,0
4	3,3	1,5	19	6,2	5,0
5	3,5	2,7	20	6,5	6,4
6	3,5	2,4	21	6,6	4,1
7	3,7	3,5	22	7,1	5,5
8	3,9	3,2	23	7,4	4,5
9	4,2	3,5	24	7,5	4,8
10	4,3	4,7	25	7,8	7,0
11	4,7	3,5	26	8,1	6,7
12	4,8	5,5	27	8,5	5,5
13	4,9	3,2	28	8,7	6,5
14	5,3	5,2	29	8,8	6,5
15	5,5	2,7	30	8,9	7,2

4. Вычислить корреляционный момент

$$K_{x,y} = \frac{\sum(x_i - a_x)(y_i - a_y)}{n-1}$$

РЕШЕНИЕ ПРАКТИЧЕСКИХ ЗАДАЧ.

ЗАДАНИЕ 2

Вычислить коэффициент корреляции

$$r_{x,y} = \frac{K_{x,y}}{m_x m_y}$$

Расчитать коэффициенты а и b в уравнении регрессии

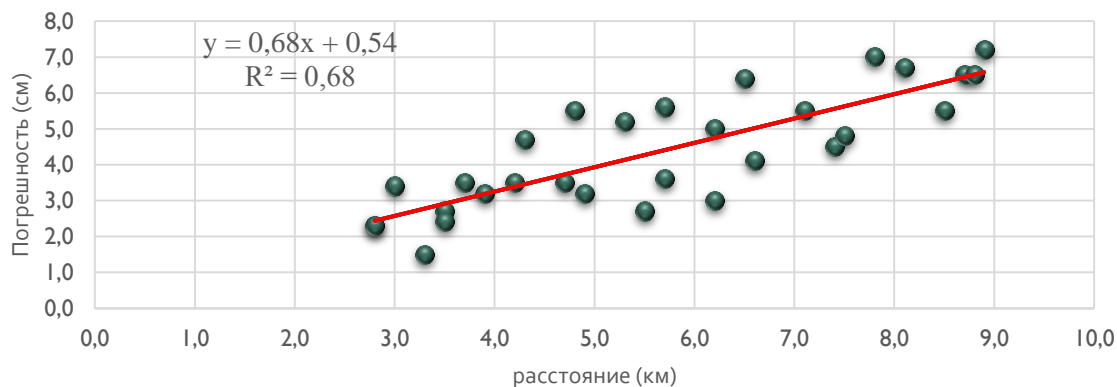
$$Y = aX + b$$

$$a = \frac{[y_i][x_i^2] - [x_i][x_i y_i]}{n[x_i^2] - [x_i]^2}$$

$$b = \frac{n[x_i y_i] - [x_i][y_i]}{n[x_i^2] - [x_i]^2}$$

Построить график зависимости погрешности от расстояния и уравнение регрессии (рисунок 5).

Рисунок 5. График линейной зависимости погрешности измерения расстояния от длины линии



№ п/п	$x_i = D_i(\text{км})$	$y_i = \delta_i(\text{см})$	$x_i - a_x$	$y_i - a_y$	$(x_i - a_x)(y_i - a_y)$	$(x_i - a_x)^2$	$(y_i - a_y)^2$
1	2,8	2,3	-2,863	-2,083	5,965	8,199	4,340
2	2,8	2,3	-2,863	-2,083	5,965	8,199	4,340
3	3,0	3,4	-2,663	-0,983	2,619	7,093	0,967
4	3,3	1,5	-2,363	-2,883	6,814	5,585	8,314
5	3,5	2,7	-2,163	-1,683	3,642	4,680	2,834
6	3,5	2,4	-2,163	-1,983	4,291	4,680	3,934
7	3,7	3,5	-1,963	-0,883	1,734	3,855	0,780
8	3,9	3,2	-1,763	-1,183	2,087	3,109	1,400
9	4,2	3,5	-1,463	-0,883	1,293	2,141	0,780
10	4,3	4,7	-1,363	0,317	-0,432	1,859	0,100
11	4,7	3,5	-0,963	-0,883	0,851	0,928	0,780
12	4,8	5,5	-0,863	1,117	-0,964	0,745	1,247
13	4,9	3,2	-0,763	-1,183	0,903	0,583	1,400
14	5,3	5,2	-0,363	0,817	-0,297	0,132	0,667
15	5,5	2,7	-0,163	-1,683	0,275	0,027	2,834
16	5,7	3,6	0,037	-0,783	-0,029	0,001	0,614
17	5,7	5,6	0,037	1,217	0,045	0,001	1,480
18	6,2	3,0	0,537	-1,383	-0,742	0,288	1,914
19	6,2	5,0	0,537	0,617	0,331	0,288	0,380
20	6,5	6,4	0,837	2,017	1,687	0,700	4,067
21	6,6	4,1	0,937	-0,283	-0,265	0,877	0,080
22	7,1	5,5	1,437	1,117	1,604	2,064	1,247
23	7,4	4,5	1,737	0,117	0,203	3,016	0,014
24	7,5	4,8	1,837	0,417	0,765	3,373	0,174
25	7,8	7,0	2,137	2,617	5,591	4,565	6,847
26	8,1	6,7	2,437	2,317	5,645	5,937	5,367
27	8,5	5,5	2,837	1,117	3,168	8,047	1,247
28	8,7	6,5	3,037	2,117	6,428	9,221	4,480
29	8,8	6,5	3,137	2,117	6,639	9,839	4,480
30	8,9	7,2	3,237	2,817	9,117	10,476	7,934
a=	5,7	4,4		$K_{xy} =$	2,498	110,510	75,042
				$m_x =$	1,919		
				$m_y =$	1,582		
				$r_{xy} =$	0,823		
				корел=	0,823		

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ ПО ИСТИННЫМ ПОГРЕШНОСТЯМ

Задание 3.1 По данным, приведенным в задании 1 вычислить:

- среднюю квадратическую погрешность суммы углов одного треугольника;
- среднюю и вероятную погрешности той же суммы;
- значение средней и вероятной погрешности по формулам, связывающим их со средней квадратической погрешностью;
- предельную погрешность.

Проверить свойства случайных погрешностей на данном примере.

Порядок решения:

1. Рассматривая невязки в сумме углов как истинные погрешности найдем среднюю квадратическую погрешность по формуле

Гаусса: $m = \sqrt{\frac{[f_{\beta i}^2]}{n}} = 4,89''$.

2. Средняя погрешность $\vartheta = \frac{[|f_{\beta i}|]}{n} = 4,00''$.

Эта же погрешность может быть вычислена по формуле:

$$\vartheta = \frac{4}{5}m = 3.91''.$$

№ треугольни ка	Невязка f_{β}''	№ треугольни ка	Невязка f_{β}''	№ треугольни ка	Невязка f_{β}''
1	+2,12	34	+1,12	67	+0,54
2	-6,00	35	+2,00	68	-8,68
3	-1,38	36	+0,44	69	+3,68
4	-4,22	37	+4,98	70	+3,64
5	+0,83	38	+1,89	71	+3,57
6	-8,48	39	-4,75	72	-1,84
7	-5,07	40	+4,92	73	-3,67
8	-2,69	41	-4,77	74	+6,53
9	-0,35	42	-2,79	75	-1,52
10	-8,21	43	+2,14	76	-1,02
11	-2,12	44	+4,33	77	-5,20
12	-4,06	45	+0,80	78	+5,26
13	+4,52	46	+0,78	79	+2,44
14	-6,01	47	+7,80	80	+1,85
15	+5,58	48	+2,19	81	+6,25
16	-9,32	49	-3,20	82	+5,51
17	-1,47	50	+3,77	83	-4,61
18	-0,26	51	+10,14	84	+2,90
19	-1,11	52	-9,91	85	-3,81
20	-11,41	53	+11,72	86	+1,66
21	+8,13	54	-8,98	87	-3,76
22	+4,35	55	6,05	88	-7,44
23	-7,31	56	+3,95	89	-0,23
24	+1,05	57	+3,67	90	+3,02
25	+4,42	58	-2,69	91	-5,80
26	+8,08	59	+7,69	92	+6,83
27	+7,10	60	+0,24	93	-1,97
28	-0,01	61	-3,33	94	+0,11
29	-0,64	62	+3,61	95	-0,07
30	-2,62	63	-1,28	96	-1,45
31	-6,26	64	+7,24	98	-5,88
32	-0,82	65	+1,84	98	-4,13
33	+7,06	66	-1,64	99	+1,90
				100	+3,59

№ треугольника	f_{β}	$ f_{\beta} $	f_{β}^2	Упорядоченн ые по возрастанию $ f_{\beta} $
1	2	3	4	5
1	-11,41	11,41	130,19	0,01
2	-9,91	9,91	98,21	0,07
3	-9,32	9,32	86,86	0,11
4	-8,98	8,98	80,64	0,23
5	-8,68	8,68	75,34	0,24
6	-8,48	8,48	71,91	0,26
7	-8,21	8,21	67,40	0,35
8	-7,44	7,44	55,35	0,44
9	-7,31	7,31	53,44	0,54
10	-6,26	6,26	39,19	0,64
11	-6,01	6,01	36,12	0,78
12	-6,00	6,00	36,00	0,80
13	-5,88	5,88	34,57	0,82
14	-5,80	5,80	33,64	0,83
15	-5,20	5,20	27,04	1,02
16	-5,07	5,07	25,70	1,05
17	-4,77	4,77	22,75	1,11
18	-4,75	4,75	22,56	1,12
19	-4,61	4,61	21,25	1,28
20	-4,22	4,22	17,81	1,38
21	-4,13	4,13	17,06	1,45
22	-4,06	4,06	16,48	1,47
23	-3,81	3,81	14,52	1,52
24	-3,76	3,76	14,14	1,64
25	-3,67	3,67	13,47	1,66
26	-3,33	3,33	11,09	1,84
27	-3,20	3,20	10,24	1,84
28	-2,79	2,79	7,78	1,85
29	-2,69	2,69	7,24	1,89
30	-2,69	2,69	7,24	1,90

№ треугольника	f_{β}	$ f_{\beta} $	f_{β}^2	Упорядоченн ые по возрастанию $ f_{\beta} $
1	2	3	4	5
31	-2,62	2,62	6,86	1,97
32	-2,12	2,12	4,49	2,00
33	-1,97	1,97	3,88	2,12
34	-1,84	1,84	3,39	2,12
35	-1,64	1,64	2,69	2,14
36	-1,52	1,52	2,31	2,19
37	-1,47	1,47	2,16	2,44
38	-1,45	1,45	2,10	2,62
39	-1,38	1,38	1,90	2,69
40	-1,28	1,28	1,64	2,69
41	-1,11	1,11	1,23	2,79
42	-1,02	1,02	1,04	2,90
43	-0,82	0,82	0,67	3,02
44	-0,64	0,64	0,41	3,20
45	-0,35	0,35	0,12	3,33
46	-0,26	0,26	0,07	3,57
47	-0,23	0,23	0,05	3,59
48	-0,07	0,07	0,00	3,61
49	-0,01	0,01	0,00	3,64
50	0,11	0,11	0,01	3,67
51	0,24	0,24	0,06	3,67
52	0,44	0,44	0,19	3,68
53	0,54	0,54	0,29	3,76
54	0,78	0,78	0,61	3,77
55	0,80	0,80	0,64	3,81
56	0,83	0,83	0,69	3,95
57	1,05	1,05	1,10	4,06
58	1,12	1,12	1,25	4,13
59	1,66	1,66	2,76	4,22
60	1,84	1,84	3,39	4,33

№ треугольника	f_{β}	$ f_{\beta} $	f_{β}^2	Упорядоченн ые по возрастанию $ f_{\beta} $
1	2	3	4	5
61	1,85	1,85	3,42	4,35
62	1,89	1,89	3,57	4,42
63	1,90	1,90	3,61	4,52
64	2,00	2,00	4,00	4,61
65	2,12	2,12	4,49	4,75
66	2,14	2,14	4,58	4,77
67	2,19	2,19	4,80	4,92
68	2,44	2,44	5,95	4,98
69	2,90	2,90	8,41	5,07
70	3,02	3,02	9,12	5,20
71	3,57	3,57	12,74	5,26
72	3,59	3,59	12,89	5,51
73	3,61	3,61	13,03	5,58
74	3,64	3,64	13,25	5,80
75	3,67	3,67	13,47	5,88
76	3,68	3,68	13,54	6,00
77	3,77	3,77	14,21	6,01
78	3,95	3,95	15,60	6,05
79	4,33	4,33	18,75	6,25
80	4,35	4,35	18,92	6,26
81	4,42	4,42	19,54	6,53
82	4,52	4,52	20,43	6,83
83	4,92	4,92	24,21	7,06
84	4,98	4,98	24,80	7,10
85	5,26	5,26	27,67	7,24
86	5,51	5,51	30,36	7,31
87	5,58	5,58	31,14	7,44
88	6,05	6,05	36,60	7,69
89	6,25	6,25	39,06	7,80
90	6,53	6,53	42,64	8,08

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ ПО ИСТИННЫМ ПОГРЕШНОСТЯМ

№ треугольника	f_{β}	$ f_{\beta} $	f_{β}^2	Упорядоченные по возрастанию $ f_{\beta} $
1	2	3	4	5
91	6,83	6,83	46,65	8,13
92	7,06	7,06	49,84	8,21
93	7,10	7,10	50,41	8,48
94	7,24	7,24	52,42	8,68
95	7,69	7,69	59,14	8,98
96	7,80	7,80	60,84	9,32
97	8,08	8,08	65,29	9,91
98	8,13	8,13	66,10	10,14
99	10,14	10,14	102,82	11,41
100	11,72	11,72	137,36	11,72
сумма=	11,59	400,07	2386,93	
среднее арифметическое $a=$	0,12			
оценка дисперсии $m^2 =$	23,87			
оценка ско $m=$	4,89			
средняя погрешность $\vartheta=$	4,00			

3. **Вероятная погрешность p** – это случайная погрешность, которая находится в середине ряда погрешностей, расположенных в порядке возрастания их абсолютных величин. В нашем случае 50-я погрешность равна 3.67" и 51-я 3.67". Эта же погрешность может быть вычислена по формуле:

$$p = \frac{2}{3} m = \pm 3,26''.$$

4. **Предельная погрешность**

$$\Delta_{\text{пред.}} = 3m = \pm 14,67''.$$

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ ПО ИСТИННЫМ ПОГРЕШНОСТЯМ

Проверим свойства случайных погрешностей на данном примере:

- 1) ни одна из погрешностей не превосходит предела, равного $3m$, наибольшая абсолютная погрешность в нашем примере оказалась равной $11,72''$ при допуске $\pm 14,67''$;
- 2) положительных погрешностей 51 и их сумма равна $+205,83$; отрицательных 49 и сумма $-194,24$;
- 3) сумма всех погрешностей равна $+11,59$ и их среднее арифметическое $\frac{[f_{\beta}]}{n} = +11,59/100 = +0,12''$;
- 4) число погрешностей по абсолютной величине
меньше m - 66;
находятся между m и $2m$ - 30;
находятся между $2m$ и $3m$ - 4.



ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ ПО ИСТИННЫМ ПОГРЕШНОСТЯМ

Задание 3.2 Электронным теодолитом DGT-10 был измерен угол 10-ю приемами. Найти оценку математического ожидания (среднее арифметическое), среднюю квадратическую погрешность измерения угла одним приёмом и её надежность.

Порядок решения:

1. Определить наиболее надежное значение измеренного угла в виде простой арифметической середины (арифметического среднего):

$$a = \frac{[\beta_i]}{n} .$$

2. Вычислить среднюю квадратическую погрешность измерения угла по формуле **Бесселя**:

$$m = \sqrt{\frac{[\Delta_{\beta_i}^2]}{n-1}},$$

где $\Delta_{\beta_i} = \beta_i - a$ — отклонения от арифметической середины.

Вычислить надежность средней квадратической погрешности:

$$m_m = \frac{m}{\sqrt{2(n-1)}} .$$

№ приема	Значение угла β_i	$\Delta_{\beta} = \beta - a$	Δ_{β}^2
1	45°33'04"	-13,70	187,69
2	12	-5,70	32,49
3	24	6,30	39,69
4	18	0,30	0,09
5	25	7,30	53,29
6	28	10,30	106,09
7	25	7,30	53,29
8	06	-11,70	136,89
9	21	3,30	10,89
10	14	-3,70	13,69
Сумма [] =		177	634,10
Среднее a =		18	
Оценка дисперсии $D = [\Delta_{\beta}^2]/n-1$		70	
Средняя квадратическая погрешность $m = \sqrt{D}$		8	
$m_m = \frac{m}{\sqrt{2(n-1)}}$		1,9	

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ НЕЗАВИСИМЫХ ИЗМЕРЕНИЙ

В геодезии часто искомые величины находят как функции измеренных аргументов. Следовательно, средняя квадратическая погрешность будет зависеть как от погрешностей аргументов, так и от вида функции.

Пусть дана функция $y = f(x_1, x_2, \dots, x_n)$, где x_1, x_2, \dots, x_n – измеренные величины, с известными средними квадратическими погрешностями m_1, m_2, \dots, m_n , тогда средняя квадратическая погрешность функции может быть вычислена по формуле:

$$m_y^2 = \left(\frac{\partial f}{\partial x_1}\right)^2 m_{x_1}^2 + \left(\frac{\partial f}{\partial x_2}\right)^2 m_{x_2}^2 + \dots + \left(\frac{\partial f}{\partial x_n}\right)^2 m_{x_n}^2$$

где $\left(\frac{\partial f}{\partial x_i}\right)$ – частные производные по i -му элементу.

В таблице приведены производные для основных функций.

При определении производных следует соблюдать следующие правила:

1. $(x + y)' = x' + y'$. 2. $(x - y)' = x' - y'$. 3. $(x * y)' = x'y + xy'$. 4. $\left(\frac{x}{y}\right)' = \frac{x'y - xy'}{y^2}$.

5. $(Cx)' = Cx'$ (C – константа). Для функции линейного вида $y = C_0 + C_1x_1 + \dots + C_nx_n$,

где C_i – постоянные, формула средней квадратической погрешности функции примет вид: $m_y^2 = C_1^2 m_{x_1}^2 + C_2^2 m_{x_2}^2 + \dots + C_n^2 m_{x_n}^2$.

№	$y(x)$	$y'(x)$	№	$y(x)$	$y'(x)$
1	$y = C$	0	8	$y = \cos x$	$-\sin x$
2	$y = x^n$	nx^{n-1}	9	$y = \operatorname{tg} x$	$\frac{1}{\cos^2 x}$
3	$y = a^x$	$a^x \ln a$	10	$y = \operatorname{ctg} x$	$-\frac{1}{\sin^2 x}$
4	$y = e^x$	e^x	11	$y = \arcsin x$	$\frac{1}{\sqrt{1-x^2}}$
5	$y = \log_a x$	$\frac{1}{x \ln a}$	12	$y = \arccos x$	$-\frac{1}{\sqrt{1-x^2}}$
6	$y = \ln x$	$\frac{1}{x}$	13	$y = \operatorname{arctg} x$	$\frac{1}{1+x^2}$
7	$y = \sin x$	$\cos x$	14	$y = \operatorname{arcctg} x$	$-\frac{1}{1+x^2}$

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ НЕЗАВИСИМЫХ ИЗМЕРЕНИЙ

Пример 4.1.

Вычислить приращения координат и их СКП, если $S = 175.33$ м, $\alpha = 266^\circ 33'$, $m_S = 0,06$ м. и $m_\alpha = 30''$.

Порядок решения:

Запишем уравнения для вычисления приращений координат:

$$\Delta_x = S \cos \alpha$$

$\Delta_y = S \sin \alpha$. Подставив исходные данные в уравнения получим:

$$\Delta_x = S \cos \alpha = 175.33 \cos 266^\circ 33' = -12.55 \text{ м.}$$

$$\Delta_y = S \sin \alpha = 175.33 \sin 266^\circ 33' = -175.01 \text{ м.}$$

СКП приращений могут быть вычислены по формулам:

$$m_{\Delta_x}^2 = \left(\frac{\partial(\Delta_x)}{\partial S}\right)^2 m_S^2 + \left(\frac{\partial(\Delta_x)}{\partial \alpha}\right)^2 m_\alpha^2;$$

$$m_{\Delta_y}^2 = \left(\frac{\partial(\Delta_y)}{\partial S}\right)^2 m_S^2 + \left(\frac{\partial(\Delta_y)}{\partial \alpha}\right)^2 m_\alpha^2,$$

где $\frac{\partial(\Delta_x)}{\partial S}$, $\frac{\partial(\Delta_x)}{\partial \alpha}$, $\frac{\partial(\Delta_y)}{\partial S}$, $\frac{\partial(\Delta_y)}{\partial \alpha}$ – частные производные от Δ_x и Δ_y соответственно по аргументам S и α .

$$\frac{\partial(\Delta_x)}{\partial S} = \cos \alpha, \quad \frac{\partial(\Delta_x)}{\partial \alpha} = -S \sin \alpha = -\Delta_y;$$

$$\frac{\partial(\Delta_y)}{\partial S} = \sin \alpha, \quad \frac{\partial(\Delta_y)}{\partial \alpha} = S \cos \alpha = \Delta_x$$

$$m_{\Delta_x}^2 = (m_S \cos \alpha)^2 + (-\Delta_y m_\alpha)^2; \quad m_{\Delta_y}^2 = (m_S \sin \alpha)^2 + (-\Delta_x m_\alpha)^2.$$

При вычислениях величина m_α должна быть представлена в радианной мере, но в условии задачи она задана в градусной мере. С учетом этого формулы примут следующий вид

$$m_{\Delta_x}^2 = (m_S \cos \alpha)^2 + \left(-\Delta_y \frac{m_\alpha}{\rho}\right)^2; \quad m_{\Delta_y}^2 = (m_S \sin \alpha)^2 + \left(-\Delta_x \frac{m_\alpha}{\rho}\right)^2.$$

Подставив исходные данные в полученные уравнения получим:

$$m_{\Delta_x} = \sqrt{(0,06 * (-0,060))^2 + \left(-175,01 * \frac{30''}{206265''}\right)^2} = 0,06 \text{ м.}$$

$$m_{\Delta_y} = \sqrt{(0,06 * (-0,998))^2 + \left(-12,55 * \frac{30''}{206265''}\right)^2} = 0,06 \text{ м.}$$

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ РЕЗУЛЬТАТОВ НЕЗАВИСИМЫХ ИЗМЕРЕНИЙ

Пример 4.2.

Вычислить СКП превышения, полученного на станции геометрического нивелирования, если СКП отсчета по рейке равно одному миллиметру.

Порядок решения:

1. Запишем функцию превышения: $h = \frac{(v_3^ч - v_п^ч) + (v_3^к - v_п^к)}{2}$ или $h = \frac{1}{2}v_3^ч - \frac{1}{2}v_п^ч + \frac{1}{2}v_3^к - \frac{1}{2}v_п^к$.

2. Это соотношение представляет собой линейную функцию независимых результатов измерений – отсчетов. В этом случае для вычисления СКП превышения применима формула:

$$m_y^2 = C_1^2 m_{x_1}^2 + C_2^2 m_{x_2}^2 + \dots + C_n^2 m_{x_n}^2,$$

при этом коэффициенты соответственно равны $C_1 = +\frac{1}{2}$; $C_2 = -\frac{1}{2}$; $C_3 = +\frac{1}{2}$; $C_4 = -\frac{1}{2}$.

3. Учитывая, что средние квадратические погрешности отсчетов равны между собой, окончательно получим:

$$m_h = \sqrt{\frac{1}{4}m_0^2 + \frac{1}{4}m_0^2 + \frac{1}{4}m_0^2 + \frac{1}{4}m_0^2} = m_0 = 1 \text{ мм.}$$

НЕРАВНОТОЧНЫЕ ИЗМЕРЕНИЯ. ВЕСА РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ

Вес является относительной характеристикой точности результата измерения и рассчитывается как величина, обратно пропорциональная квадрату среднего квадратического отклонения (дисперсии) результата измерения.

Дан ряд результатов измерений: x_1, x_2, \dots, x_n , каждое из которых характеризуется, соответственно, дисперсией $\sigma_1^2, \sigma_2^2, \dots, \sigma_n^2$. Тогда вес i -го результата измерения может быть вычислен по формуле: $p_i = \frac{k}{\sigma_i^2}$,

где k - произвольный коэффициент. **Чем больше вес, тем точнее это измерение по сравнению с другими.** Выбирая различные значения k , тем самым увеличиваем или уменьшаем в одно и тоже число раз веса всех результатов измерений $\rightarrow p_i = \frac{k}{\sigma_i^2} \Rightarrow k = p_i \sigma_i^2$; $p_j = \frac{k}{\sigma_j^2} \Rightarrow k = p_j \sigma_j^2$; $\rightarrow p_i \sigma_i^2 = p_j \sigma_j^2$.

Данное равенство позволяет вычислить любую четвертую величину по трем данным: $p_i = \frac{p_j \sigma_j^2}{\sigma_i^2}$ или $\sigma_i = \sigma_j \sqrt{\frac{p_j}{p_i}}$.

Выберем k с таким расчетом, чтобы вес одного из измерений был равен 1: $k = p_j \sigma_j^2 = 1 * \sigma_j^2$

Дисперсию измерения, вес которого равен единице обычно обозначают σ_0^2 , тогда $k = \sigma_j^2 = \sigma_0^2$, и верно

соотношение: $p_i = \frac{\sigma_0^2}{\sigma_i^2}$. В геодезической практике величину σ_0 называют средним квадратическим отклонением величины вес которой равен единице или **СКО единицы веса**.

НЕРАВНОТОЧНЫЕ ИЗМЕРЕНИЯ. ВЕСА РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ

Оценку СКО единицы веса обычно обозначают μ и называют средней квадратической погрешностью единицы веса (**СКП единицы веса**). Обычно в геодезической практике СКО остаются неизвестными, и тогда для расчета весов используют их оценки, то есть СКП. Тогда формула для расчета весов примет вид: $p_i = \frac{k}{m_i^2} = \frac{\mu_0^2}{m_i^2}$.

Пример 5.1.

Один и тот же угол измерен теодолитом 2Т5 со средней квадратической погрешностью $m_1 = 5''$ и теодолитом 2Т30 со средней квадратической погрешностью $m_2 = 30''$. Определить веса измерений и СКП единицы веса.

Порядок решения:

1. Примем для расчета весов $k = 100$. Тогда веса примут следующие значения:

$$p_1 = \frac{k}{m_1^2} = \frac{100}{25} = 4; \quad p_2 = \frac{k}{m_2^2} = \frac{100}{900} = \frac{1}{9} = 0,11.$$

2. Для определения СКП единицы веса воспользуемся формулой $p_i = \frac{k}{m_i^2} = \frac{\mu_0^2}{m_i^2} \rightarrow \mu_0^2 = k$ и $\mu_0 = \sqrt{k} = \sqrt{100} = 10''$.

Пример 5.2.

Угол измерен со средней квадратической погрешностью $m = 2''$ и имеет вес $p = 9$. Определить СКП единицы веса.

Порядок решения: $p = \frac{\mu_0^2}{m^2} \rightarrow \mu_0 = m\sqrt{p} = 2''\sqrt{9} = 6''$.

ВЕСА ФУНКЦИЙ РЕЗУЛЬТАТОВ ИЗМЕРЕНИЙ

Пусть x_1, x_2, \dots, x_n – результаты независимых измерений, полученные с весами p_1, p_2, \dots, p_n . Тогда дифференцируемая функция этих результатов измерений $y = f(x_1, x_2, \dots, x_n)$ имеет обратный вес, вычисляемый по формуле:

$$\frac{1}{p_y} = \left(\frac{\partial f}{\partial x_1}\right)^2 \frac{1}{p_1} + \left(\frac{\partial f}{\partial x_2}\right)^2 \frac{1}{p_2} + \dots + \left(\frac{\partial f}{\partial x_n}\right)^2 \frac{1}{p_n}.$$

Для функции линейного вида $y = C_0 + C_1x_1 + \dots + C_nx_n$ формула примет вид:

$$\frac{1}{p_y} = \frac{C_1^2}{p_1} + \frac{C_2^2}{p_2} + \dots + \frac{C_n^2}{p_n}.$$

ОБРАБОТКА РЯДА НЕРАВНОТОЧНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ ОДНОЙ И ТОЙ ЖЕ ФИЗИЧЕСКОЙ ВЕЛИЧИНЫ

Имеется ряд x_1, x_2, \dots, x_n независимых результатов измерений одной и той же физической величины X , истинное значение которой неизвестно. Все измерения выполнялись в различных условиях, характеризующихся весами p_1, p_2, \dots, p_n .

На основании этих данных необходимо решить две задачи:

Задача уравнивания - нахождение наилучшего приближения к истинному значению.

Задача апостериорной оценки точности – вычисление характеристик точности результатов измерений и уравниваемого значения измеряемой величины.

Наилучшее приближение к истинному значению должно обладать следующими свойствами:

- состоятельности;
- несмещенности;
- эффективности.

В случае неравноточных измерений такими свойствами обладает **общая арифметическая середина** (средневзвешенное).

$$\bar{x} = \frac{[p_i x_i]}{[p_i]} = \frac{p_1 x_1}{[p_1]} + \frac{p_2 x_2}{[p_2]} + \dots + \frac{p_n x_n}{[p_n]}.$$

ОБРАБОТКА РЯДА НЕРАВНОТОЧНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ ОДНОЙ И ТОЙ ЖЕ ФИЗИЧЕСКОЙ ВЕЛИЧИНЫ

Для апостериорной оценки точности необходимо вычислить поправки к результатам измерений по формуле:

$$v_i = \bar{x} - x_i .$$

Контролем вычисления поправок служит выполнение равенства:

$$[p_i v_i] = 0 .$$

Далее вычисляют:

СКП единицы веса $\mu = \sqrt{\frac{[p_i v_i^2]}{n-1}} .$

СКП СКП единицы веса $m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2(n-1)}} .$

Вес наилучшего приближения $p_{\bar{x}} = n .$

СКП наилучшего приближения $m_{\bar{x}} = \frac{\mu}{\sqrt{[p]}} .$

СКП любого измерения $m_i = \frac{\mu}{\sqrt{p_i}} .$

Предельную погрешность наилучшего приближения $\Delta_{\text{пред.}\bar{x}} = t m_{\bar{x}} .$

ОБРАБОТКА РЯДА НЕРАВНОТОЧНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ ОДНОЙ И ТОЙ ЖЕ ФИЗИЧЕСКОЙ ВЕЛИЧИНЫ

Пример 5.4. На репер по пяти ходам геометрического нивелирования различной длины передана высота, при этом получены следующие результаты. Требуется произвести математическую обработку ряда неравноточных измерений.

а) В качестве уравниваемого значения (наилучшего приближения) принимается **общая арифметическая середина:**

$\bar{H} = \frac{[p_i H_i]}{[p_i]} = 141,473 \text{ м}$, где $p_i = \frac{k}{L_i}$ - вес определения высоты репера по i -му ходу. Значение k следует выбирать таким образом, чтобы вес был близким к единице. В нашем примере $k=6$.

б) Вычислить СКП единицы веса:

$\mu = \sqrt{\frac{[p_i v_i^2]}{n-1}} = 0,0609 \text{ м} = 60,9 \text{ мм} \approx 61 \text{ мм}$, где $v_i = \bar{H} - H_i$ - вероятнейшая поправка в i -е значения высоты репера.

в) Вычислить СКП СКП единицы веса: $m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2(n-1)}} = 0,0076 \text{ м} = 7,6 \text{ мм}$.

Так как m_μ выражается в целых миллиметрах, то значение μ следует округлить тоже до целых миллиметров.

№ хода	Высота репера H_i , м	Длина хода L_i , км
1	141,487	4,5
2	141,396	3,7
3	141,492	5,7
4	141,526	3,7
5	141,477	9,1

ОБРАБОТКА РЯДА НЕРАВНОТОЧНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ ОДНОЙ И ТОЙ ЖЕ ФИЗИЧЕСКОЙ ВЕЛИЧИНЫ

г) Вычислить СКП
наилучшего
приближения:

$$m_{\bar{H}} = \frac{\mu}{\sqrt{[p]}} =$$

$$0,0243 \text{ м} = 20,3 \text{ мм} \approx 20 \text{ мм.}$$

д) Вычислить
предельную
погрешность
наилучшего
приближения:

$$\Delta_{\text{пред.}\bar{H}} = tm_{\bar{H}} = 3 * 20 \text{ мм} = 60 \text{ мм.}$$

№ хода	H _i , м	L _i , км	k=6 p=k/L _i	p _i H _i	v _i = $\bar{H} - H_i$	p _i v _i	p _i v _i ²	m _{H_i} = $\frac{\mu}{\sqrt{p_i}}$
1	141,487	4,5	1,33	188,649	-0,014	-0,018	0,0002	0,0527
2	141,396	3,7	1,62	229,291	0,077	0,125	0,0097	0,0478
3	141,492	5,7	1,05	148,939	-0,019	-0,020	0,0004	0,0593
4	141,526	3,7	1,62	229,502	-0,053	-0,085	0,0045	0,0478
5	141,477	9,1	0,66	93,282	-0,004	-0,002	0,0000	0,0750
сумма	707,378	26,7	6,29	889,662		0,000	0,0148	
$\bar{H} = \frac{[pH]}{[p]}$	141,473	Наилучшее приближение – среднее взвешенное – общая арифметическая середина						
$\mu = \sqrt{\frac{[pv^2]}{n-1}}$	0,0609	СКП единицы веса						
$m_{\mu} = \frac{\mu}{\sqrt{2(n-1)}}$	0,0076	СКП СКП единицы веса						
$m_{\bar{H}} = \frac{\mu}{\sqrt{[p]}}$	0,0243	СКП наилучшего приближения						

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО НЕВЯЗКАМ УСЛОВНЫХ УРАВНЕНИЙ

Условное уравнение - это любое математическое соотношение, которое связывает *истинные* значения всех измеряемых величин: $f(X_1, X_2, \dots, X_n) = 0$.

Число условных уравнений равно числу избыточных измерений, например:

- 1) в треугольнике измерены все углы; тогда условное уравнение примет вид: $X_1 + X_2 + X_3 - 180^\circ = 0$.
- 2) между двумя точками с известными высотами H_A и H_B проложен нивелирный ход с n станциями. Условное уравнение будет иметь вид: $X_1 + X_2 + \dots + X_n - (H_B - H_A) = 0$.
- 3) в теодолитном ходе, проложенном между двумя исходными сторонами, измерены все углы и стороны; в этом случае возникает три условных уравнения:

$$\sum_{i=1}^n \beta_i - (\alpha_{\text{кон.}} - \alpha_{\text{нач.}} + 180^\circ * n) = 0;$$

$$\sum_{i=1}^n S_i \cos \alpha_i - (X_{\text{кон.}} - X_{\text{нач.}}) = 0;$$

$$\sum_{i=1}^n S_i \sin \alpha_i - (Y_{\text{кон.}} - Y_{\text{нач.}}) = 0.$$

Если в условные уравнения вместо истинных значений подставить результаты измерений, то в правой части вместо нуля, как правило, появится величина, называемая *свободным членом условного уравнения* или *невязкой*: $f(x_1, x_2, \dots, x_n) = W$.

Свойства невязок: 1) невязка - истинная погрешность, так как ее теоретическое значение равно 0; 2) невязка появляется из-за погрешностей измерений, поэтому её можно представить как сумму систематической и случайной погрешностей: $W = \Delta_W + \theta_W$.

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО НЕВЯЗКАМ УСЛОВНЫХ УРАВНЕНИЙ

Если априори **известно**, что систематическое погрешности в результатах измерений **отсутствуют**, тогда для оценки точности можно применить следующие формулы:

Для угловых измерений – $\mu_{\beta}^2 = \frac{[w_i^2]}{N}$, где w_i - ряд невязок, n_i – количество измеренных углов в i - м ходе (полигоне), N – количество невязок.

Для невязок в ходах геометрического нивелирования – $\mu_h^2 = \frac{[w_i^2]}{N}$ или $\mu_h^2 = \frac{[w_i^2]}{N}$, где n_i -число станций в i -м ходе L_i -длина хода.

Если априори **не известно**, что систематические погрешности в результатах измерений **отсутствуют**, тогда для оценки точности можно применить следующие формулы:

Для угловых измерений – $\mu_{\beta}^2 = \frac{[w_i^2] - [n_i]\theta_{\beta}^2}{N-1}$, где $\theta_{\beta} = \frac{[w_i]}{[n_i]}$ - систематическая погрешность измерения одного угла.

Для невязок в ходах геометрического нивелирования – $\mu_h^2 = \frac{[w_i^2] - [n_i]\theta_{hст.}^2}{N-1}$ или $\mu_h^2 = \frac{[w_i^2] - [L_i]\theta_{hкм.}^2}{N-1}$, где $\theta_{hст.}$ - систематическая погрешность на станции, $\theta_{hкм.}$ - систематическая погрешность на 1 км хода.

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО НЕВЯЗКАМ УСЛОВНЫХ УРАВНЕНИЙ

Систематические погрешности считаются значимыми, если выполняется неравенство:

$$|\theta| \geq \frac{t * \mu}{\sqrt{[n_i]}} \quad \text{или} \quad |\theta| \geq \frac{t * \mu}{\sqrt{[L_i]}}$$

где t – коэффициент, принимающий значения 2; 2,5 или 3.

Для правильного округления окончательного значения СКП вычисляют её СКП:

$$m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2N}} \quad - \text{если нет систематических погрешностей}$$

$$\text{или} \quad m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2(N-1)}} \quad - \text{если систематические погрешности присутствуют.}$$

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО НЕВЯЗКАМ УСЛОВНЫХ УРАВНЕНИЙ

Пример 6.1. Вычислить СКП измерения угла по невязкам в полигонах и ходах. Исследовать результаты измерений на наличие систематической погрешности.

Решение.

Вычисляем систематическую погрешность $\theta_\beta = \frac{[W_i]}{[n_i]} = -0,03$.

Вычисляем СКП единицы веса (СКП измерения одного угла)

$$\mu_\beta = \sqrt{\frac{[W_i^2] - [n_i]\theta_\beta^2}{N-1}} = 0,63'.$$

Вычисляем оценку значимости систематической погрешности

$$\frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}} = 0,12.$$

Так как $|\theta| < \frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}}$ ($0,03 < 0,12$) → систематические погрешности в результатах измерений отсутствуют.

Вычисляем надежность определения $\mu_\beta : m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2N}} = 0,22'$.

Ответ: СКП измерения угла $m_\beta = \mu_\beta = 0,63' \approx 0,6'$

№ хода (полигона)	Угловая невязка W'	Число измеренных углов n	$\frac{W^2}{n}$
1	1,8	18	0,180
2	-2,4	30	0,192
3	-2,5	25	0,250
4	3,0	14	0,643
5	-3,2	25	0,410
Сумма	-3,3	112	1,674
θ_β	-0,03		
μ_β^2	0,39		
μ_β	0,63		
$\frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}}$	0,12		
m_μ	0,22		

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО НЕВЯЗКАМ УСЛОВНЫХ УРАВНЕНИЙ

Пример 6.2. Выполнить оценку точности результатов геометрического нивелирования и исследовать наличие систематической погрешности.

Решение.

Вычисляем систематическую погрешность $\theta_h = \frac{[W_i]}{[L_i]} = -0,14$.

Вычисляем СКП единицы веса (СКП превышения на 1 км хода).

$$\mu_h = \sqrt{\frac{[W_i^2]}{[L_i]} - [L_i]\theta_h^2} = 13,47 \text{ мм.}$$

Вычисляем оценку значимости систематической погрешности $\frac{2\mu}{\sqrt{[L_i]}} = 4,55$.

Так как $|\theta| < \frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}}$ ($0,14 < 4,55$) → систематическая погрешность в результатах измерений отсутствует.

Вычисляем надежность определения $\mu_h : m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2N}} = 4,26$.

Ответ: СКП единицы веса (СКП превышения на 1 км хода)

$m_h = \mu_h = 13,47 \text{ мм} \approx 13 \text{ мм}$

№ хода (полигона)	Невязка W, мм	Длина хода L, км.	$\frac{W^2}{L}$
1	16	4	64,0
2	24	6	96,0
3	-42	14	126,0
4	-36	5	259,2
5	33	6	181,5
Сумма	-5	35	726,7
θ_h	-0,14		
μ_h^2	181,50		
μ_h	13,47		
$\frac{2\mu}{\sqrt{[L_i]}}$	4,55		
m_μ	4,26		

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО НЕВЯЗКАМ УСЛОВНЫХ УРАВНЕНИЙ

Пример 6.3. Выполнить оценку точности результатов геометрического нивелирования и исследовать наличие систематической погрешности.

Решение.

Вычисляем систематическую погрешность $\theta_h = \frac{[W_i]}{[n_i]} = -0,07$.

Вычисляем СКП единицы веса (СКП превышения на станции)

$$\mu_h = \sqrt{\frac{[W_i^2] - [n_i]\theta_h^2}{N-1}} = 7,28 \text{ мм.}$$

Вычисляем оценку значимости систематической погрешности $\frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}} = 1,09$.

Так как $|\theta| < \frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}}$ ($0,07 < 1,09$) → систематическая погрешность в результатах измерений отсутствует.

Вычисляем надежность определения $\mu_h : m_\mu = \frac{\mu}{\sqrt{2N}} = 3,30$.

Ответ: СКП единицы веса (СКП превышения на станции)

$m_h = \mu_{\text{нст.}} = 7,28 \text{ мм} \approx 7 \text{ мм.}$

№ хода (полигона)	Невязка W, мм	Число станций n	$\frac{W^2}{n}$
1	-38	26	55,5
2	-41	53	31,7
3	48	62	37,2
4	38	22	65,6
5	-19	16	22,6
Сумма	-12	179	212,6
θ_h	-0,07		
μ_h^2	52,95		
μ_h	7,28		
$\frac{2\mu}{\sqrt{[n_i]}}$	1,09		
m_μ	2,30		

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО РАЗНОСТЯМ ДВОЙНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ

- Измерение угла полным приемом (при двух положениях круга).
- Определение превышения по двум сторонам реек или при двух горизонтах прибора.
- Измерение линии в прямом и обратном направлениях.

При достаточном количестве парных измерений их можно использовать для оценки точности выполненных измерений.

Пусть имеется n пар измерений однородных физических величин, при этом измерения внутри пар равноточные, а между парами – неравноточные:

$$\begin{aligned}x'_1, x''_1 & p_1; \\x'_2, x''_2 & p_2; \\& \dots\dots\dots \\x'_n, x''_n & p_n.\end{aligned}$$

Каждой паре измерений соответствует условное уравнение: $X_i - X_i = 0$

Если вместо истинных значений подставить результаты измерений, то вследствие погрешностей измерений получим уравнение вида: $x'_i - x''_i = d_i$.

Так как x'_i и x''_i величины равноточные тогда вес полученных невязок можно вычислить по формуле:

$\frac{1}{p_{d_i}} = \frac{1}{p_i} + \frac{1}{p_i} = \frac{2}{p_i}$, откуда $p_{d_i} = \frac{p_i}{2}$, \rightarrow вес *разности* двух равноточных измерений в 2 раза меньше веса каждого измерения.

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО РАЗНОСТЯМ ДВОЙНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ

Вариант 1. Априори **известно**, что систематические погрешности **отсутствуют**:

СКП единицы веса рассчитывается по формуле: $\mu = \sqrt{\frac{[p d_i d_i^2]}{n}} = \sqrt{\frac{[p_i d_i^2]}{2n}}$

Вариант 2. Априори **не известно**, что систематические погрешности в результатах измерений **отсутствуют**:
Величина систематической погрешности, приходящаяся на измерение с единичным весом, вычисляется по

формуле: $\theta = \frac{[d]}{[p d_i]} = \frac{[d]}{2[p_i]}$.

СКП единицы веса вычисляется по формуле: $\mu = \sqrt{\frac{[p d d^2] - \frac{[d]^2}{[p d]}}{n-1}} = \sqrt{\frac{[p d^2] - \frac{[d]^2}{[p]}}{2(n-1)}}$.

Систематическая погрешность признается значимой, если выполняется неравенство:

$$|\theta| \geq \frac{t\mu}{\sqrt{[p d_i]}} = \frac{t\mu}{\sqrt{2[p_i]}}$$

ОЦЕНКА ТОЧНОСТИ ПО РАЗНОСТЯМ ДВОЙНЫХ ИЗМЕРЕНИЙ

Пример 7.1. Выполнить оценку точности угловых измерений по разностям двойных измерений направлений, измеренных теодолитом Т-30 и исследовать наличие систематической погрешности. Разность $d_i = \text{КЛ}_i - \text{КП}_i$ представляет собой двойную коллимационную ошибку. Все измерения направлений получены с одинаковой погрешностью, то есть $p_{\text{КЛ}_i} = p_{\text{КП}_i} = 1$, а $p_{d_i} = \frac{1}{2} \rightarrow$ наилучшая оценка коллимационной ошибки $\theta = c = \frac{[d]}{2n}$, а СКП измерения одного направления при одном положении круга

$$\mu = m_{\text{напр.}} = \sqrt{\frac{[d^2] - \frac{[d]^2}{n}}{2(n-1)}}. \text{ Коллимационная ошибка}$$

принимается значимой, если выполняется неравенство:

$$|c| \geq \frac{2m_{\text{напр.}}}{\sqrt{2n}} \rightarrow 0,9 > 0,25 \rightarrow \text{коллимационную}$$

погрешность следует признать значимой.

№	КЛ	КП	d=КЛ-КП	d ²
1	23° 19'	203° 18'	1	1
2	43° 33'	223° 30'	3	9
3	135° 44'	315° 46'	2	4
4	156° 06'	336° 07'	1	1
5	161° 59'	341° 57'	2	4
6	187° 29'	07° 28'	1	1
7	193° 39'	13° 37'	2	4
8	198° 45'	18° 43'	2	4
			14	28
c	0,9			
$\mu = m_{\text{напр.}}$	0,5			
$\frac{2m_{\text{напр.}}}{\sqrt{2n}}$	0,25			

ЗАДАЧИ ДЛЯ САМОКОНТРОЛЯ

1. Найти СКП превышения, полученного на одной станции геометрического нивелирования по черным сторонам реек, если СКП отсчета по рейке m_o равна 1 мм.
2. Найти СКП среднего из превышений, полученных на станции геометрического нивелирования по черным и красным сторонам реек, если СКП отсчета равна 1 мм.
3. Вычислить расстояние, определенное по дальномерной формуле $D=Kl+c$ и его СКП, если $l = 220 \pm 0,5$ см, а величины $k = 100$ и $c = 0,00$ м определены с высокой степенью точности и поэтому могут быть приняты за безошибочные.
4. Вычислить предельную погрешность (допустимую невязку) в сумме углов полигона, имеющего 12 углов, зная, что СКП измерения каждого угла равна $30''$.
5. Чему равна СКП дирекционного угла 10-й линии теодолитного хода, если СКП каждого угла хода равна $5''$, а исходный дирекционный угол принят за точный?
6. Вычислить СКП приращения $\Delta x = S \cos \alpha$ и $\Delta y = S \sin \alpha$, если $s = 489,98 \pm 0,11$ м и $\alpha = 144^\circ 30,0' \pm 1,0'$.
7. Вычислить превышение по формуле $h = 0,5D' \sin 2v + i - v$ и найти его СКП, если $D' = kl + c = 146 \pm 1,0$ м; $v = +3^\circ 28' \pm 0,5'$ (на верх рейки); $i = 1,40 \pm 0,01$ м; $V = 3,01 \pm 0,02$ м.
8. Определить коэффициент дальномера и его СКП, имея $D = 135,67 \pm 0,6$ м, $c = 0,00 \pm 0,01$ м и $l = 134 \pm 0,5$ см.
9. Вычислить СКП площади прямоугольника, если эта площадь получена по измеренным его сторонам, $a = 236,41 \pm 0,11$ м и $b = 102,74 \pm 0,05$ м.

ЗАДАЧИ ДЛЯ САМОКОНТРОЛЯ

10. Вычислить недоступное расстояние AC и его СКП по измеренной стороне $AB = 64,19 \pm 0,03$ м и измеренным углам $A = 42^\circ 15,0' \pm 0,5'$ и $B = 56^\circ 21,0' \pm 0,5'$.
11. Веса результатов измерений горизонтальных углов соответственно равны 0,5; 1,0; 1,5; 2,0. Вычислить их средние квадратические погрешности, если СКП единицы веса равна $10''$.
12. Два угла треугольника измерены равноточно, а третий получен из вычислений. Найти вес третьего угла.
13. Результат измерения со средней квадратической погрешностью m имеет вес p . Определить среднюю квадратическую погрешность μ измерения с весом, равным единице.
14. Угол со средней квадратической погрешностью $m = 5''$ имеет вес 1. Сколько приемов нужно сделать прибором, дающим результат со средней квадратической погрешностью одного измерения $m = + 30''$, чтобы получить такой же вес?
15. Вычислить вес высоты репера, полученной по ходу геометрического нивелирования длиной 11 км., если вес превышения, полученного по ходу в 1 км. принят за единицу.
16. В теодолитном ходе равноточно измерены горизонтальные углы $\beta_1, \beta_2, \dots, \beta_n$. Определить вес дирекционного угла n -й линии хода, при условии, что исходный дирекционный угол безошибочен.