



ДОНСКОЙ ГОСУДАРСТВЕННЫЙ ТЕХНИЧЕСКИЙ УНИВЕРСИТЕТ
УПРАВЛЕНИЕ ДИСТАНЦИОННОГО ОБУЧЕНИЯ И ПОВЫШЕНИЯ
КВАЛИФИКАЦИИ

Кафедра «Прикладная геодезия»

Методические указания
к лабораторным работам по дисциплине
«Обеспечение устойчивости зданий и
сооружений при строительстве и
эксплуатации»

**«Инженерно-геодезические
работы на строительной
площадке»**

Авторы
Губеладзе А.Р.,
Губеладзе И.О.,
Яговкина Е.Н.

Ростов-на-Дону, 2018

Аннотация

В работе приводятся методики выполнения геодезических работ при вертикальной планировке участка, составление картограмм земляных масс в случае горизонтальной и наклонной площадок, проектировании контура котлована, подготовки геодезических данных для выноса проекта сооружений на местность, при производстве исполнительных съемок. Приводятся примеры решения этих задач.

Предназначено для студентов специальности 08.03.01 «Строительство» профиль – Промышленное и гражданское строительство.

Авторы

доцент, к.т.н., доцент
кафедры «Прикладная
геодезия» Губеладзе А.Р.
ассистент кафедры
«Прикладная геодезия»
Губеладзе И.О.
ассистент кафедры
«Прикладная геодезия»
Яговкина Е.Н.



Оглавление

Лабораторная работа № 1 Геодезические работы при вертикальной планировке.....	4
1.1. Проектирование горизонтальной площадки.....	4
1.2. Проектирование наклонной площадки.....	6
Лабораторная работа № 2 Подготовка данных для разбивки контура котлована и определение объемов земляных работ	9
Лабораторная работа № 3 Подготовка данных для перенесения в натуру основных осей зданий и сооружений	18
Лабораторная работа № 4 Контроль сборных элементов конструкций зданий.....	24
Лабораторная работа № 5 Обработка результатов исполнительной съемки колонн	27
БИБЛИОГРАФИЧЕСКИЙ СПИСОК	34
ПРИЛОЖЕНИЕ	35

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 1

ГЕОДЕЗИЧЕСКИЕ РАБОТЫ ПРИ ВЕРТИКАЛЬНОЙ ПЛАНИРОВКЕ

1.1. Проектирование горизонтальной площадки

Работы выполняют в следующем порядке:

1. Определяют проектную отметку горизонтальной площадки по формуле

$$H_{\text{пр}} = \frac{\sum H_1 + 2\sum H_2 + 4\sum H_4}{4 \cdot n}, \quad (1)$$

где $\sum H_1$ – сумма отметок, принадлежащих только одному квадрату;

$\sum H_2$ – сумма отметок, общих для двух смежных квадратов;

$\sum H_4$ – сумма отметок, общих для четырех смежных квадратов;

n – число квадратов.

2. Вычисляют рабочие отметки h_i по формуле

$$h_i = H_{\text{пр}} - H_i,$$

где H_i – фактические отметки вершин квадрата.

Числовые значения рабочих отметок показывают красным цветом у соответствующих вершин квадратов.

3. Определяют положение линии нулевых работ.

Расстояния до точек нулевых работ от ближайших вершин квадратов вычисляют по формулам

$$l_1 = \frac{a \cdot |h_1|}{|h_1| + |h_2|}; \quad l_2 = \frac{a \cdot |h_2|}{|h_1| + |h_2|}, \quad (2)$$

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

где $|h_1|$ и $|h_2|$ – абсолютные значения рабочих отметок двух соседних вершин квадрата;
 a – размер стороны квадрата.

Контроль вычислений $l_1 + l_2 = a$.

После соединения смежных точек нулевых работ получают линию нулевых работ, которую показывают синим цветом.

4. Подсчитывают объемы земляных работ.

Объемы подсчитывают для насыпи и выемки отдельно в ведомости вычислений объемов земляных работ.

В целых квадратах объем земляных работ вычисляют по формуле

$$V = a^2 \frac{\sum h_i}{4}, \quad (3)$$

где $\sum h_i$ – сумма рабочих отметок вершин квадрата.

Квадраты, пересекаемые линией нулевых работ, разбивают на треугольники. Объем грунта в пределах треугольных призм, вычисляют по формуле

$$V = \Pi \frac{\sum h_i}{3}, \quad (4)$$

где Π – площадь треугольника;

$\sum h_i$ – сумма рабочих отметок его вершин.

Контролем правильности вычисления служит равенство суммы площадей всех фигур общей площади планируемого участка

$\Pi_{общ} = n \cdot a^2$, а также примерное равенство (баланс) объемов насыпи и выемки (табл. 1).

В заключение составляют картограмму перемещения земляных масс. Под номером каждой фигуры подписывают объем земляных работ с округлением до целых кубических метров и стрелкой указывают направление перемещения грунта из выемок в насыпи.

Таблица 1
Ведомость вычисления объемов земляных работ

Номер фигуры	Площадь фигуры, м ²	Средняя рабочая отметка, м	Объемы земляных работ, м ³	
			Выемка (-)	Насыпь (+)
1				
2				
3				
	Σ		V_B	V_H
$\Delta V = \frac{ V_B - V_H }{ V_B + V_H } \cdot 100\% \leq 3\%$				

1.2. Проектирование наклонной площадки

Планировку наклонных площадок при условии баланса земляных работ приходится решать при проектировании промышленных площадок, благоустройстве жилых массивов и т. п.

Порядок выполнения работы:

1. Задаются условной системой координат X и Y , совпадающей со сторонами квадратов, и вычисляют координаты центра тяжести по формулам

$$X = \frac{\sum X_i}{m}; \quad Y = \frac{\sum Y_i}{m},$$

где X_i, Y_i – координаты вершин квадратов;

m – число вершин квадратов.

2. Находят проектную высоту центра тяжести по формуле (1).

3. По заданному максимальному проектному уклону i_{II} площадки и его дирекционному углу α_{II} вычисляют уклон линии, соединяющей центр тяжести с одной из ближайших вершин квадрата, например (рис.1), уклон линии $ЦТ - B3$

$$i_d = i_{\Pi} \cdot \cos(\alpha - \alpha_{\Pi}),$$

(расстояние $ЦГ - B3 = d$ получают графически с чертежа; дирекционный угол α измеряют транспортиром).

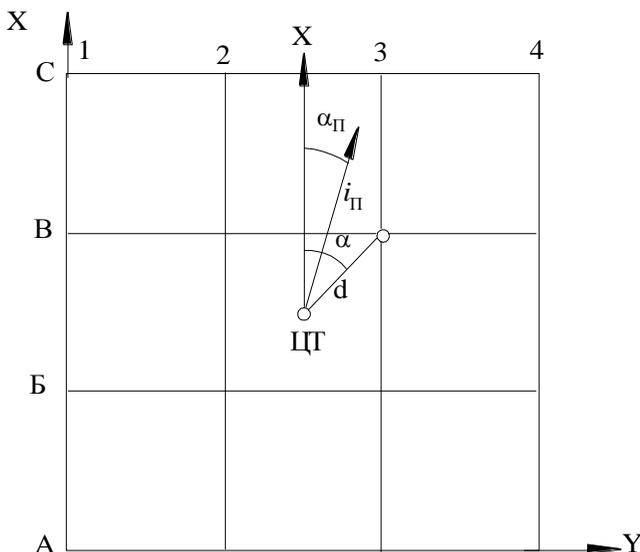


Рис. 1

4. Находят проектную высоту точки $B3$ и значения уклонов i_X и i_Y между вершинами квадратов по линиям, параллельным осям X и Y

$$H_{B3} = H_{ЦГ} - i_d \cdot d; \quad i_X = i_{\Pi} \cdot \cos \alpha_{\Pi}; \quad i_Y = i_{\Pi} \cdot \sin \alpha_Y.$$

5. Используя полученные значения i_X и i_Y , вычисляют проектные превышения между вершинами квадратов вдоль осей X и Y

$$h_X = a \cdot i_X; \quad h_Y = a \cdot i_Y.$$

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

6. Перед вычислением проектных высот по направлению уклона определяют знак превышений h_X и h_Y .

7. Находят рабочие отметки по формуле

$$h_i = H_{Пр_i} - H_i$$

и подписывают их на схеме.

8. По формулам (2) определяют положение линии нулевых работ.

9. Вычисляют объемы земляных работ по формулам (3), (4) в табл.1

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 2

ПОДГОТОВКА ДАННЫХ ДЛЯ РАЗБИВКИ КОНТУРА КОТЛОВАНА И ОПРЕДЕЛЕНИЕ ОБЪЕМОВ ЗЕМЛЯНЫХ РАБОТ

Исходные данные: план участка масштаба 1:200 с нанесенными на него основными осями здания (рис. 2), проектная отметка дна котлована H_D , крутизна откоса $k = 1/m = 1/1,5$ ($i_0 = 1/1,5 = 0,667$), ширина пазух $l_{II} = 1,15$ м и расстояние $l_C = 0,35$ м от осей до наружной грани фундамента.

Для построения контура нижней бровки графоаналитическим способом откладываем на плане от основных осей $A-A$, $B-B$, $1-1$, $7-7$ расстояния $d_n = l_C + l_{II} = 0,35 + 1,15 = 1,50$ м (рис. 3).

При равномерных скатах местности в районе здания определение расстояний между верхней и нижней бровками осуществляют в такой последовательности:

1. Наносят на план промежуточные оси здания $3-3$, $5-5$ по расстояниям между осями $L = 8,00$ м и в точках $a, б, в, г, д, е, ж, з$, определяют по горизонталям отметки H_j этих точек, которые записывают в графу 2 ведомости вычислений разбивочных элементов контуров верхней бровки котлована (табл. 2).

Таблица 2
Ведомость вычисления разбивочных элементов контуров верхней бровки котлована

Название линии	Отметки, м		Длина линии $l_{j, м}$	Уклон линии i_j	Расстояние между бровками $d_{j, м}$	Отметка верхней бровки, м $H^0_j = H_{Д} + i_0 \cdot d_j$
	H_j	H'_j				
1	2	3	4	5	6	7
$a - a'$	57,88	58,44	10	0,056	6,35	58,24
$b - b'$	58,04	58,46	10	0,042	6,46	58,31
$v - v'$	58,29	58,75	10	0,046	6,91	58,61
$z - z'$	58,65	58,97	10	0,032	7,32	58,88
$z - z''$	58,65	58,96	10	0,031	7,31	58,88
$\partial - \partial'$	58,7	58,74	10	0,004	7,09	58,73
$\partial - \partial''$	58,7	59,00	10	0,030	7,38	58,92
$e - e'$	58,22	58,37	10	0,015	6,47	58,32
$ж - ж'$	57,98	58,10	10	0,012	6,08	58,05
$з - з'$	57,69	57,74	10	0,005	5,57	57,72
$з - з''$	57,69	57,45	7,5	- 0,032	5,28	57,52
$a - a'$	57,88	57,84	7,5	- 0,005	5,77	57,85

2. От полученных точек по осям зданий откладывают расстояния l_j , получают вспомогательные точки $a', b', v', z', \partial', e', ж', з'$ и определяют отметки этих точек H'_j .

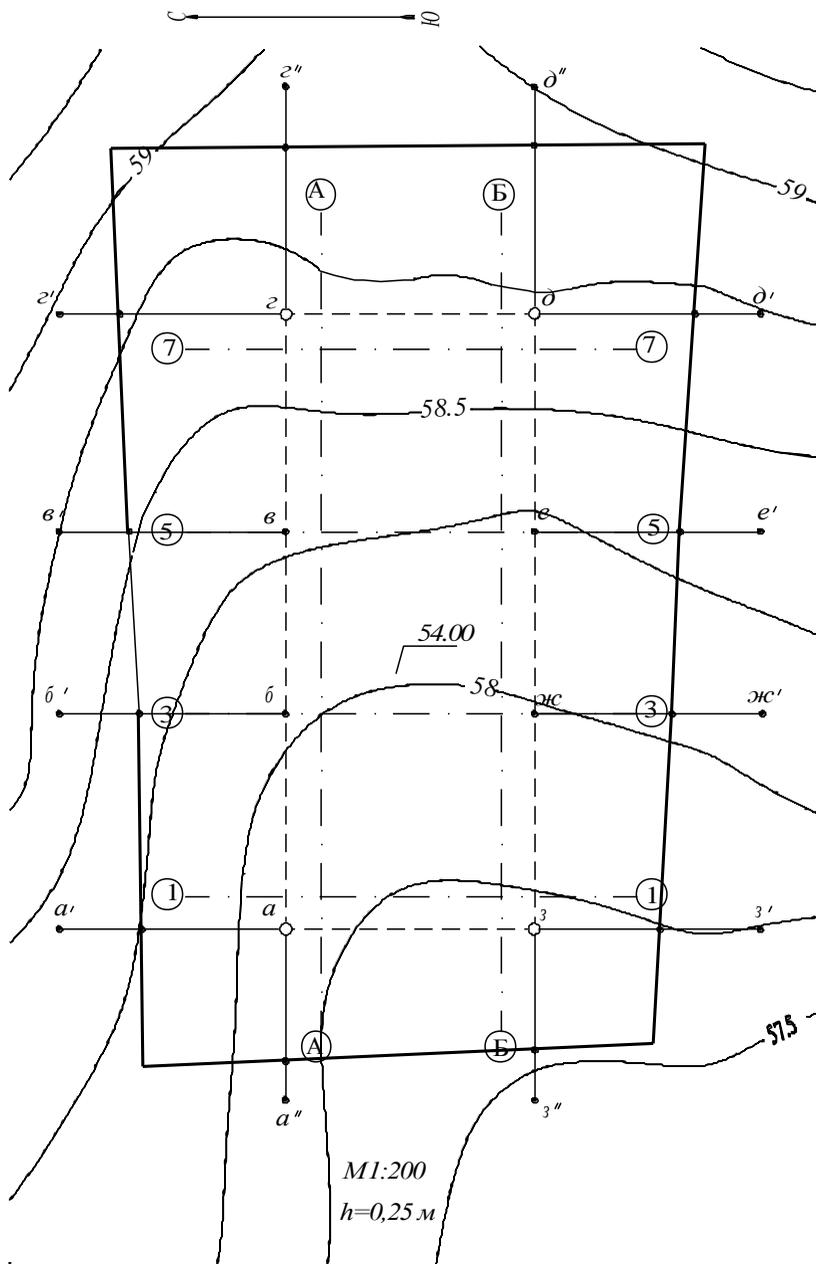


Рис. 2

Расстояния l_j выбирают так, чтобы точки располагались обязательно за верхней бровкой котлована, по возможности ближе к ней. Для этого вычисляют глубину котлована $h = H_j - H_D$ и по крутизне откоса $k = h/d'$ вычисляют приближенное значение расстояния между нижней и верхней бровками $d' = h/k$.

Для наиболее высокой d на южной стороне здания имеем

$$H_D = 58,70 \text{ м}, \quad h = 58,70 - 54,00 = 4,70 \text{ м}, \quad d' = \frac{4,70}{0,667} = 7,05 \text{ м}.$$

Так как эти расчеты не учитывают повышения линии местности $d-d'$,

то с определенным запасом принимают $l_{ю} = 10 \text{ м}$. Это значение обычно распространяется на все линии по южной стороне здания. Аналогичным образом получают для северной стороны

$$l_c = 10 \text{ м}, \text{ для восточной } l_в = 10 \text{ м}, \text{ западной } - l_з = 7,5 \text{ м}.$$

Значения l_j записывают в графу 4; а отметки точек H'_j – в графу 3 ведомости.

3. Вычисляют уклоны линий местности по формуле

$$i_j = \frac{(H'_j - H_j)}{l_j},$$

а результаты заносят в графу 5 таблицы. Так, для длины

$$a - a' \text{ имеем } i = \frac{(58,44 - 57,88)}{10,0} = 0,056.$$

4. Горизонтальные проложения между нижней и верхней бровками вычисляют по формуле

$$d_j = \frac{(H_j - H_D)}{(i_0 - i_j)}.$$

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

Для линии $a-a'$ в нашем примере имеем

$$d = \frac{(57,88 - 54,00)}{(0,667 - 0,056)} = 6,35$$

м. Результаты вычислений записывают в графу 6 таблицы.

5. Расстояния d_j откладывают в соответствующем масштабе на плане от точек контура нижней бровки, соединяют полученные точки ломаной линией, обозначающей контур верхней бровки котлована. На рис. 2 контур верхней бровки обозначен сплошной линией.

6. Для последующего определения объемов земляных работ вычисляют отметки H^0_j точек верхней бровки (точек нулевых работ) по формуле

$$H^0_j = H_d + i_0 \cdot d_j$$

Например, для линии $a-a'$

$$H^0_{a-a'} = 54,00 + 0,667 \cdot 6,35 = 58,24 \text{ м}$$

Полученные значения отметок вписывают в графу 7. Для контроля определяют отметки точек верхней бровки по плану и сравнивают их с вычисленными значениями. Такое сравнение позволяет выявить грубые промахи при вычислениях или построениях бровки на плане.

В нашем примере для верхней бровки по линии $a-a'$ плана $H^0_j = 58,24 \text{ м}$. В данном случае значения полностью совпали. Допускают расхождения в отметках до 0,1 м.

Для определения расстояния d_0 по верхней бровке до угла контура котлована (рис. 3) используют формулу

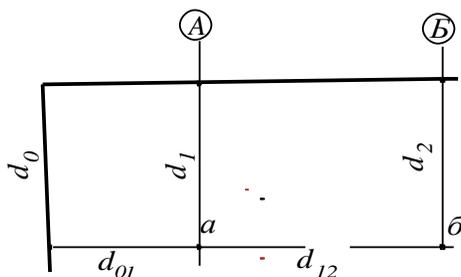


Рис. 3

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

$$d_0 = d_1 - \frac{(d_2 - d_1) \cdot d_{01}}{d_{12}},$$

где d_1 и d_2 – расстояния между бровками котлована в ближайшей и последующих точках; d_{12} – расстояние между этими точками по нижней бровке; d_{01} – расстояние между бровками, примыкающее к определяемому расстоянию.

Для северо-восточного угла контура котлована в направлении продольной оси здания:

$$d_{0прод} = 7,32 - \frac{(6,91 - 7,32) \cdot 7,31}{9,5} = 7,64 м ;$$

в направлении поперечной оси здания

$$d_{0поп} = 7,31 - \frac{(7,38 - 7,31) \cdot 7,32}{11} = 7,26 м .$$

Для построения контуров котлована на местности составляют разбивочный чертеж (рис. 4), на котором показывают основные оси здания, контуры нижней и верхней бровок котлована, выписывают значения всех разбивочных элементов (расстояний от осей здания до нижней бровки, расстояния между нижней и верхней бровками и расстояния до углов контура котлована). Для ориентирования чертежа показывают направление С-Ю.

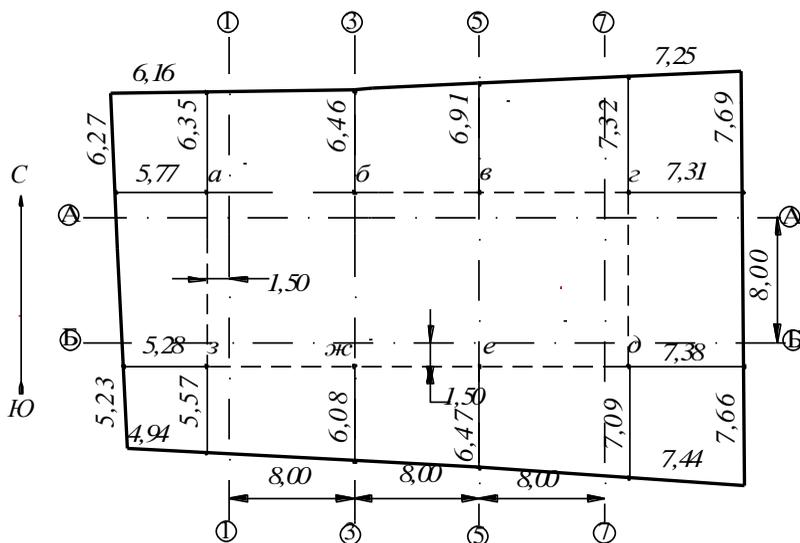


Рис. 4

Для определения объемов земляных работ контур котлована разбивают на простые фигуры. На рис. 5 контур котлована разбит на прямоугольники 1,2,3, трапеции 5,6,7,9,11,12,13,15 и четырехугольники 4,8,10,14.

Для подсчета объемов на схему котлована (рис. 4) выписывают расстояния между бровками котлована и расстояния между точками нижней бровки котлована.

Для всех точек по нижней бровке котлована вычисляют рабочие отметки и выписывают их на схему. Рабочие отметки вычисляют по формуле:

$$h_j = H_j - H_{дj}$$

где H_j – отметка поверхности земли в j -ой точке, выбирается из графы 2 табл. 1. Например, рабочая отметка точки a равна $h_a = 58,69 - 54 = 4,69 м$.

При определении объемов земляных работ тела, образованные в результате разбивки контура котлована на фигуры, с неко-

торой погрешностью принимают за тела правильной геометрической формы, а вычисление объемов осуществляют по известным из геометрии формулам.

Объемы тел в фигурах 1,2,3 определяют как объемы прямоугольных параллелепипедов по формуле

$$V_1 = a \cdot b \cdot \frac{(h_a + h_b + h_{жс} + h_3)}{4};$$

для фигуры 1:

$$V_1 = 9,50 \cdot 11,00 \cdot \frac{(4,69 + 4,25 + 4,24 + 4,69)}{4} = 466,8 \text{ м}^3$$

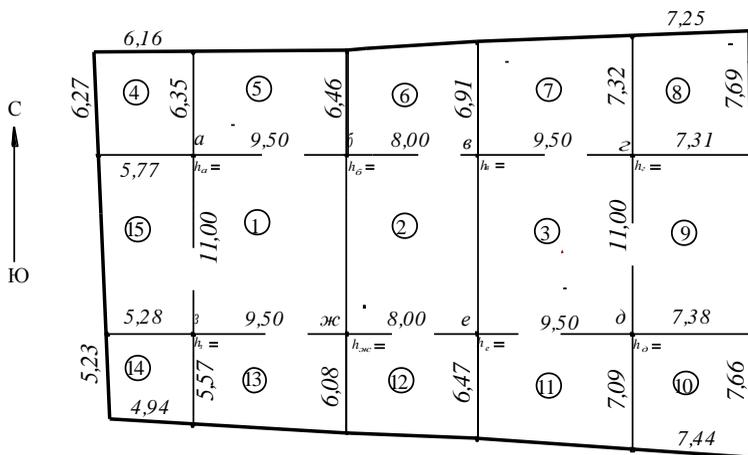


Рис. 5

Объемы тел в фигурах 4,8,10,14 определяют как объемы четырехугольных пирамид по формуле

$$V_8 = \frac{(d_1 + d_3) \cdot (d_2 + d_4) \cdot h}{12};$$

для фигуры 8:

$$V_8 = \frac{(5,81 + 5,62) \cdot (5,45 + 5,57) \cdot 3,70}{12} = 38,8 \text{ м}^3$$

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

Объемы тел в фигурах 5,6,7,11,12,13,15 определяют как объемы треугольных призм

$$V_{11} = \frac{(d_1 \cdot h_1 + d_2 \cdot h_2) \cdot a}{4}$$

для фигуры 11:

$$V_{11} = \frac{(6,08 \cdot 4,00 + 5,57 \cdot 3,70) \cdot 9,50}{4} = 106,7 \text{ м}^3$$

Общий объем земляных работ при выемке грунта

$$V = \sum_j^n V_i$$

где n – число фигур на схеме котлована.

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 3

ПОДГОТОВКА ДАННЫХ ДЛЯ ПЕРЕНЕСЕНИЯ В НАТУРУ ОСНОВНЫХ ОСЕЙ ЗДАНИЙ И СООРУЖЕНИЙ

Перенесение проектов зданий и сооружений любого вида в натуру заключается в определении положения их главных и основных (габаритных) осей.

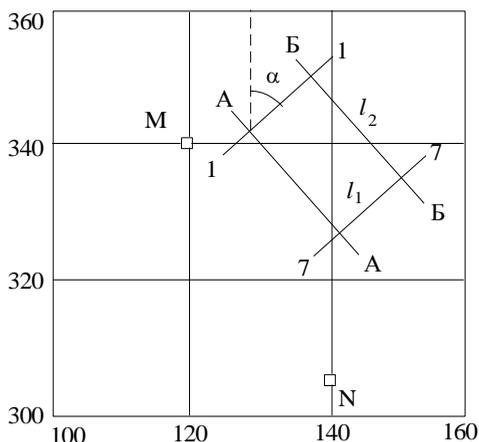


Рис. 6

Исходными материалами для подготовки разбивочных данных служат план в масштабе 1:500 и проектные габариты l_1 и l_2 здания (рис. 6).

Последовательность работы:

1. Нанесение на план габаритов здания и определение исходных координат и дирекционного угла.

2. Расчет координат углов здания.

3. Расчет разбивочных элементов.

4. Составление разбивочного чертежа.

На плане вблизи опорных пунктов M и N наносят в масштабе прямоугольный контур здания, образованный продольными $A-A$, $B-B$ и поперечными $1-1$, $7-7$ габаритными осями.

Определяют X и Y одной из точек пересечения осей, например, $A1$ и транспортиром измеряют дирекционный угол α стороны, примыкающей к этой точке. По формулам прямой геодезической задачи вычисляют координаты точек $B1$, $B7$ и $A7$.

Необходимые разбивочные элементы рассчитывают по формулам обратной геодезической задачи.

Плановое положение выносимых точек определяют следующими способами: полярным; угловой, линейной и створной засечками; перпендикуляров. Плановое положение выносимых точек определяют следующими способами: полярным; угловой, линейной и створной засечками; перпендикуляров.

Полярный способ применяют при разбивках на открытой местности, при наличии возможности выполнения угловых и линейных измерений с одной точки стояния теодолита (рис. 7).

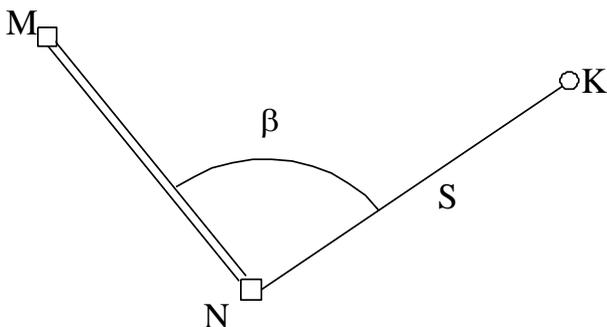


Рис. 7

Для выноса точки K этим способом необходимо построить угол β , образованный направлениями на один из исходных пунктов и выносимую точку, и по полученному направлению отложить расстояние S .

СКО положения точки K на местности составит

$$m^2 = \left(\frac{m_\beta}{\rho} \right)^2 S^2 + \left(\frac{m_s}{S} \right)^2 S^2 + m_u^2 + m_\phi^2,$$

где m_β – СКО построения горизонтального угла;

m_u – СКО положения определяемой точки, обусловленная погрешностями исходных данных; для полигонометрия 1 разряда $m_u = \pm 10$ мм, для полигонометрия 2 разряда $m_u = \pm 20$ мм;

m_ϕ – СКО фиксирования определяемой точки, $m_\phi = \pm 2$ мм.

Погрешности $\left(\frac{m_s}{S} \right)$ и m_β принять согласно таблицам 1, 2, 3 СНиП 3.01.03-84.

Способ прямой угловой засечки обычно используется при наличии на местности препятствий, которые осложняют или исключают возможность непосредственных измерений линий, или когда опорные пункты расположены на значительном расстоянии от выносимой точки.

Для выноса точки этим способом необходимо построить углы β_1 и β_2 (рис. 8). Каждое из направлений около их возможного пересечения обозначают двумя точками (A_1, A_2 и B_1, B_2) на концах колышков. Натянув между каждой парой точек тонкие нити, получают пересечение двух направлений в искомой точке K .

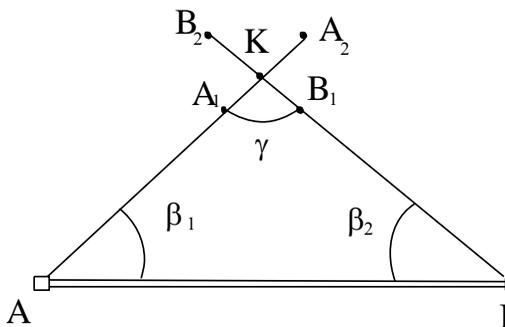


Рис. 8

СКП положения точки K определяют по формуле

$$m_K = \frac{m_\beta}{\rho} \cdot b \cdot \frac{\sqrt{\sin^2 \beta_1 + \sin^2 \beta_2}}{\sin^2 \gamma} + 2m_\phi^2,$$

где $\gamma = 180^\circ - (\beta_1 + \beta_2)$ – угол засечки, должен быть не меньше 30° и не больше 150° .

Для контроля правильности построения точки K выполняют угловую засечку с третьего опорного пункта.

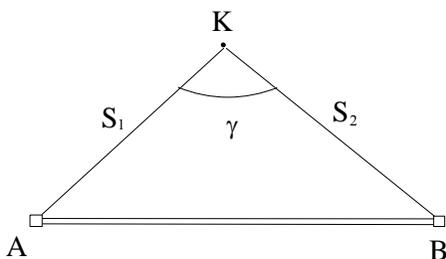


Рис. 9

Способ линейной засечки (рис. 9) наиболее распространен при выносе точек, близко расположенных к опорным пунктам. Расстояния S_1 и S_2 не должны превышать длины мерного прибора, а угол засечки γ должен быть

не меньше 30^0 и не больше 150^0 .

СКО положения точки K

$$m_K^2 = \frac{2m_s^2}{\sin^2 \gamma} + 2m_\phi^2,$$

где m_s – СКО отложения расстояний S_1 и S_2 .

При применении этого способа рекомендуется проконтролировать положение точки K третьей засечкой.

Способ перпендикуляров (рис. 10) рационален в случае расположения выносимой точки K вблизи линии хода.

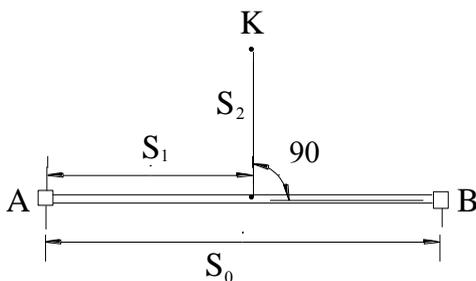


Рис. 10

При выносе точки способом перпендикуляров необходимо вдоль прямой, соединяющей два исходных пункта, отложить отрезок S_1 и в конце его восстановить перпендикуляр S_2 , конец которого определит положение выносимой точки.

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

Длины перпендикуляров не должны превышать 4 м. В противном случае положение выносимой точки должно контролироваться засечкой.

СКО положения точки K вычисляются по формуле

$$m_K^2 = m_{Ц}^2 + m_P^2 + m_{\epsilon}^2 + m_{\text{фок}}^2 + m_{S_1}^2 + m_{S_2}^2 + \frac{m_{\beta}^2}{\rho^2} S_2^2 + 2m_{\phi}^2$$

Величины СКП положения определяемой точки из-за погрешностей центрирования прибора $m_{Ц}$, редукции визирной цели m_P и визирования m_{ϵ} вычисляются по следующим формулам:

$$m_{Ц} = \frac{e(S_0 - S_1)}{\sqrt{2} \cdot S_0}; \quad m_P = \frac{e_1 S_1}{\sqrt{2} S_0}; \quad m_{\epsilon} = \frac{20'' \sqrt{2} \cdot S_1}{\rho'' \cdot V},$$

где e – погрешность центрирования прибора; нитяный отвес: при обычных условиях – 10 мм; при тщательной установке прибора – 4 мм; оптический центр – 0,5 мм;

e_1 – погрешность редукции визирной цели; деревянная веха – 10 мм; металлический прут – 4 мм; визирная марка – 3,5 мм.

S_0 – расстояние между опорными пунктами;

S_1 – расстояние от прибора до выносимой точки;

V – увеличение зрительной трубы теодолита; для Т5 – 25 \times , Т30 – 20 \times ;

$m_{\text{фок}}$ – погрешность фокусирования; в современных теодолитах $m_{\text{фок}} \approx m_{\epsilon}$.

Способ

створных засечек

(рис. 11) применяют при наличии вдоль линии между опорными пунктами большого числа точек с известными координатами.

В этом случае точку, лежащую в створе, получают отложением расстояния от одного из пунктов до выносимой точки.

СКП положения точки K определяют по формуле

$$m_K^2 = m_u^2 + m_{Ц}^2 + m_P^2 + m_в^2 + m_{фок}^2 + m_ф^2 + m_с^2.$$

Для выноса осей сооружения следует рассмотреть несколько способов, определить СКП каждого из них и выбрать оптимальный.

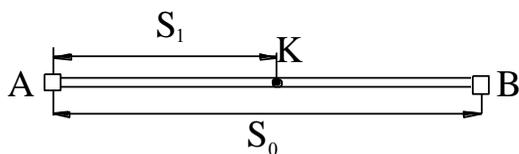


Рис. 11

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 4 КОНТРОЛЬ СБОРНЫХ ЭЛЕМЕНТОВ КОНСТРУКЦИЙ ЗДАНИЙ

Для обеспечения качества зданий перед монтажом сборных конструкций производят контроль их геометрических параметров. При этом измеряют длину, ширину, толщину и диагонали.

У плоских сборных конструкций (стеновых панелей, плит перекрытия и т.п.) определяют отклонения поверхности конструкции от плоскости.

Выбор метода при этом зависит от положения сборной конструкции в пространстве. Если сборный элемент лежит на земле или специальных подкладках приблизительно горизонтально, то применяют геометрическое нивелирование. Если сборный элемент располагается приблизительно в вертикальной плоскости, то контроль поверхности осуществляют методом бокового нивелирования. При этом оба метода имеют общую геометрическую основу.

Для определения отклонений горизонтально расположенного сборного элемента конструкции устанавливают на расстоянии 5-10 м от нее нивелир и берут отсчеты по черной и красной сторонам рейки в девяти точках. Отсчеты записывают на схеме сборного элемента (рис.12,а). Для контроля правильности измерений вычисляют разность нулей рейки R и сравнивают результат с теоретическим значением. Так, в рассматриваемом примере для точки 1 имеем

$$R = 5835 - 1050 = 4785 \text{ мм},$$

т.е. при $R_T = 4783$ мм расхождение не превышает 2 мм. Разность отсчетов выписывают на схему (см. рис. 12,а).

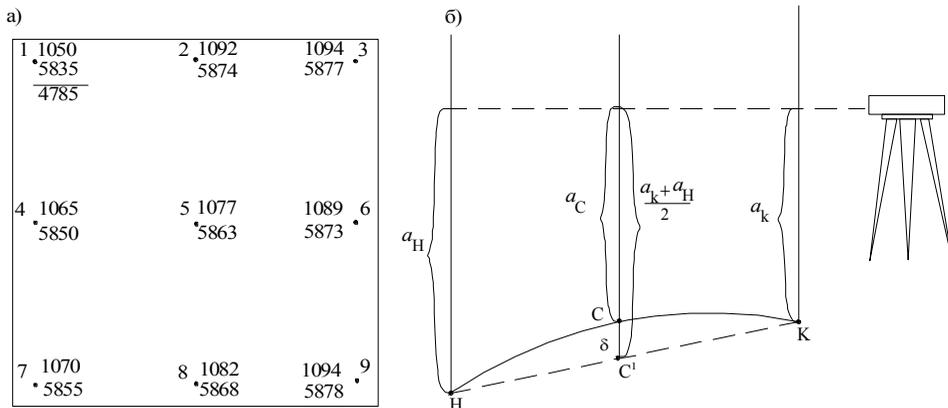


Рис. 12

Для определения отклонения δ поверхности сборной конструкции в средней точке C от плоскости $HC'K$ (рис. 12,б)

$$\delta = 0,5(a_H + a_K) - a_C,$$

где a_H , a_K и a_C – отсчеты по рейке в начальной, конечной и средней точках линии на поверхности конструкции.

При контроле поверхности стеновых панелей и плит перекрытия обычно вычисляют 8 отклонений по следующим линиям:

$$\begin{aligned} \delta_{1-3} &= 0,5 \cdot (a_1 + a_3) - a_2; & \delta_{2-8} &= 0,5 \cdot (a_2 + a_8) - a_5; \\ \delta_{4-6} &= 0,5 \cdot (a_4 + a_6) - a_5; & \delta_{3-9} &= 0,5 \cdot (a_3 + a_9) - a_6; \\ \delta_{7-9} &= 0,5 \cdot (a_7 + a_9) - a_8; & \delta_{1-9} &= 0,5 \cdot (a_1 + a_9) - a_5; \\ \delta_{1-7} &= 0,5 \cdot (a_1 + a_7) - a_4; & \delta_{3-7} &= 0,5 \cdot (a_3 + a_7) - a_5. \end{aligned}$$

Отклонения определяют дважды: по отсчетам черной и красной сторон рейки. Расхождения в значениях отклонений по абсолютной величине не должны превышать 5 мм. Если это условие выполнено, то за окончательное принимают среднее значение:

$$\delta = 0,5 \cdot (\delta^ч + \delta^к),$$

где $\delta^ч, \delta^к$ – отклонения, полученные по отсчетам черной и красной сторон рейки.

В нашем примере для линии 4-6 имеем

$$\delta_{4-6}^ч = 0,5(1065 + 1089) - 1077 = 0 \text{ мм};$$

$$\delta_{4-6}^к = 0,5(5850 + 5873) - 5863 = -1,5 \approx -2 \text{ мм};$$

$$\delta_{4-6} = 0,5(0 - 2) = -1 \text{ мм}.$$

Отклонения поверхности от плоскости определяют для средней точки линии. Поэтому отклонение для той же точки по другой линии может отличаться от полученного ранее.

Результаты заносят в табл.3.

Таблица 3

Линия	Средняя точка	Отклонение, мм	Линия	Средняя точка	Отклонение, мм
1-2-3	2		2-5-8	5	
4-5-6	5		3-6-9	6	
7-8-9	8		1-5-9	5	
1-4-7	4		3-5-7	5	

ЛАБОРАТОРНАЯ РАБОТА № 5

ОБРАБОТКА РЕЗУЛЬТАТОВ ИСПОЛНИТЕЛЬНОЙ СЪЕМКИ КОЛОНН

Плановая исполнительная съемка колонн выполняется методом бокового нивелирования. Для этого от рисков K и L (рис. 13, а) оси $A-A$ откладывают перпендикулярно к ней равные отрезки $KM=LN$. Над точкой M устанавливают теодолит и визируют на точку N . По горизонтально установленным рейкам в нижней и

верхней частях колонны берут отсчеты v_v и v_n . Отсчеты произ-

водят по черной $v^ч$ и красной $v^к$ сторонам рейки. Контроль правильности отчетов осуществляют вычислением разности

$R = v^к - v^ч$ и сравнением ее с теоретическим значением R_T .

Для определения отклонений от проектного расстояния измеряют ширину колонны l_1 и l_2 с двух сторон, параллельных поперечной оси $1-1$.

Результаты всех измерений записывают в журнал исполнительной съемки (рис. 13, б). Отсчеты по черной и красной сторонам рейки в верхней части колонны выписывают над чертой, в нижней части – под чертой.

Обработку результатов исполнительной съемки начинают с составления схемы. Для этого на листе чертежной бумаги формата А3 в произвольном масштабе наносят оси здания и колонны.

Вычисление отклонений оси колонны от проектного положения выполняют в следующем порядке:

1. По результатам обмера колонн вычисляют половину ширины колонны

$$0,5l = 0,25(l_1 + l_2).$$

В примере имеем $0,5l = 0,25(300 + 298) = 148,5 \approx 149$ мм.

2. Отклонения оси колонны от оси здания в верхней Δ_{ϵ}^u и нижней Δ_{ϵ}^n частях колонны, полученные по черной Δ^u и красной Δ^k сторонам рейки, определяют по формулам

$$\Delta_{\epsilon}^u = a - \epsilon_{\epsilon}^u - 0,5l ; \quad \Delta_{\epsilon}^k = a - \epsilon_{\epsilon}^k + R_T - 0,5l ;$$

$$\Delta_{\epsilon}^n = a - \epsilon_{\epsilon}^n - 0,5l ; \quad \Delta_{\epsilon}^k = a - \epsilon_{\epsilon}^k + R_T - 0,5l .$$

В рассматриваемом примере при $R_T = 4784$ и $a = 350$ мм:
в верхней части колонны: $\Delta_{\epsilon}^u = 350 - 200 - 148 = +2$ мм;

$$\Delta_{\epsilon}^k = 350 - 4981 + 4784 - 148 = +5 \text{ мм,}$$

а в нижней части колонны: $\Delta_{\epsilon}^n = 350 - 203 - 148 = -1$ мм,

$$\Delta_{\epsilon}^k = 350 - 4987 + 4784 - 148 = -1 \text{ мм.}$$

Расхождения в отклонениях, определенных по черной и красной сторонам рейки, не должны превышать 5 мм.

3. За окончательное значение принимают среднее отклонение:

$$\Delta_{\epsilon} = 0,5(\Delta_{\epsilon}^u + \Delta_{\epsilon}^k) \quad \text{и} \quad \Delta_{\epsilon} = 0,5(\Delta_{\epsilon}^n + \Delta_{\epsilon}^k) .$$

В примере: $\Delta_{\epsilon} = 0,5(2 + 5) = 3,5 \approx 4$ мм,
 $\Delta_{\epsilon} = 0,5(-1 - 1) = -1$ мм.

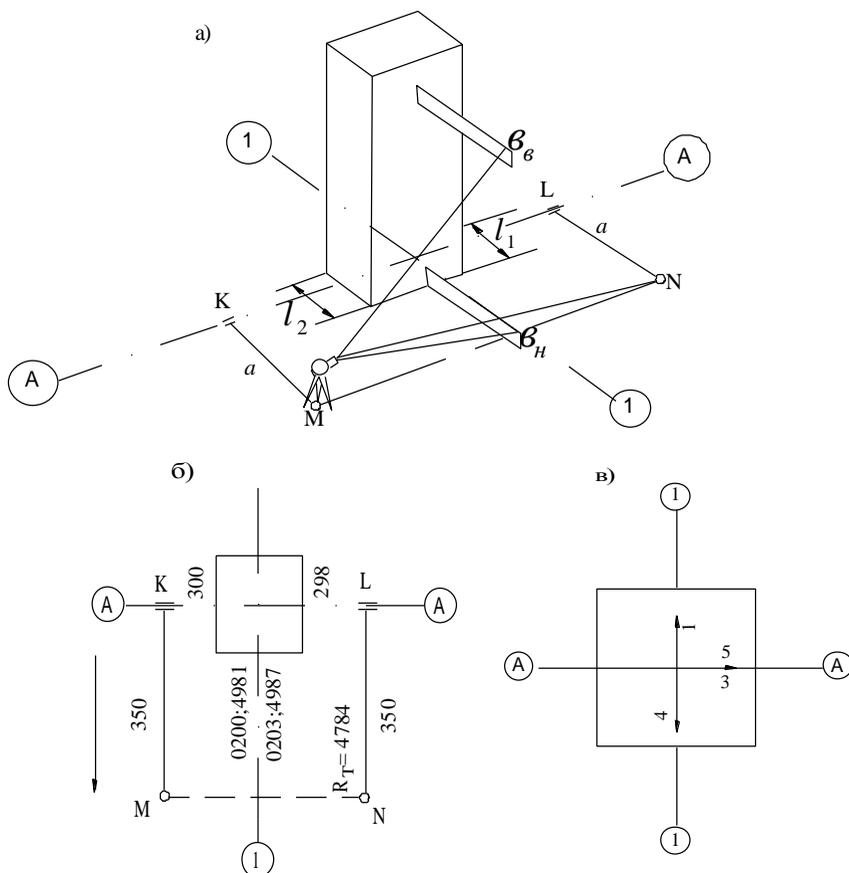


Рис. 13

Необходимо отметить, что знак «+» при отклонении означает, что ось колонны смещена с проектной оси по направлению к параллели MM .

Вычисленные отклонения осей колонн выписывают на исполнительный чертеж (рис. 13, в). Отклонения верха колонны записывают над стрелкой, низа колонны – под стрелкой. При анализе результатов съемки можно определить наклон колонны

$$\Delta_{накл} = \Delta_v - \Delta_H$$

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

Отсчеты по черной \mathcal{B}_i^u и красной \mathcal{B}_i^k сторонам рейки на i -ой колонне записывают в журнал исполнительной съемки у соответствующей конструкции. Контроль правильности отсчетов осуществляют по разности высот нулей рейки $R = \mathcal{B}^k - \mathcal{B}^u$.

Обработку результатов съемки осуществляют в такой последовательности:

1. Вычисляют горизонт нивелира по черной и красной сторонам рейки:

$$H_J^u = H_{Rp} + 0,5(a_n^u + a_k^u);$$

$$H_J^k = H_{Rp} + 0,5(a_n^k + a_k^k).$$

В примере имеем: $H_J^u = 8,251 + 0,5(1,523 + 1,519) = 9,772$ м;
 $H_J^k = 8,251 + 0,5(6,305 + 6,302) = 14,554$ м.

2. Для каждой колонны вычисляют отметку опорной поверхности по черной и красной сторонам рейки

$$H_i^u = H_J^u + \mathcal{B}_i^u; \quad H_i^k = H_J^k + \mathcal{B}_i^k - 2R_T.$$

Если расхождение в значениях не превышает 5 мм, то вычисляют среднее

$$H_i = 0,5(H_i^u + H_i^k).$$

в примере: $H_{B1}^u = 9,772 + 0,935 = 10,707$ м;
 $H_{B1}^k = 14,554 + 5,719 - 2 \cdot 4,874 = 10,705$ м. Так как расхождение составляет 2 мм, вычисляют среднее значение

$$H_{B1} = 0,5(10,707 + 10,705) = 10,706 \text{ м.}$$

3. Для каждой колонны выписывают отклонения опорных поверхностей от проектного положения:

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

$$\Delta_{B_1} = H_{II} - H_{B_1} = 10,700 - 10,706 = -0,006 \text{ м} = -6 \text{ мм}$$

Результаты обработки выписывают на исполнительный чертеж (рис. 14,в). Обычно для плановой и высотной съемок конструкций зданий составляют один объединенный чертеж.

Основными ошибками при боковом нивелировании являются:

- 1) погрешность построения параллельного створа m_a ;
- 2) погрешность центрирования теодолита и редукции визирной марки $m_{ч.р}$;
- 3) погрешность горизонтирования прибора m_y ;
- 4) погрешность за наклон рейки m_n ;
- 5) погрешность отчета по боковой рейке m_o ;
- 6) погрешность за влияние рефракции m_r .

При определении наклона конструкции основное влияние оказывают четыре последние погрешности (m_y, m_n, m_o, m_r).

Первые погрешности m_a и $m_{ч.р}$ одинаково искажают как нижние, так и верхние отсчеты и исключаются в разностях.

Поэтому

$$m_{\Delta_{накл}}^2 = m_y^2 + 2m_o^2 + 2m_n^2 + m_r^2$$

Влияние точности горизонтирования прибора на погрешность в отсчете по верхней рейке может быть подсчитано по формуле

$$m_y = \frac{0,5 \cdot \tau'' \cdot h}{\rho''}$$

где h – высота конструкции, м;

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

τ – цена деления уровня; $\tau = 15''$.
 Погрешность за наклон рейки

$$m_n = \frac{v \cdot v^2}{2\rho^2},$$

где v – величина отсчета по рейке;
 V – угол наклона рейки в горизонтальной плоскости от нормали к линии визирования ($V = 2^0$).

Допуская расстояние l от теодолита до рейки не более 75 м, погрешность отсчета может быть подсчитана по формуле:

$$m_0 = 0,03t + 0,2 \frac{l}{V},$$

где t – цена деления рейки;
 V – увеличение зрительной трубы.
 Влияние рефракции на отсчет по нижней и верхней рейкам будет разным. Это разностное явление m_r принимают равным 0,5 мм.

БИБЛИОГРАФИЧЕСКИЙ СПИСОК

1. Дьяков Б.Н. Геодезия. Общий курс: Учеб. пособие для вузов. – Новосибирск: Изд-во Новосиб. ун-та, 1993.- 171 с
2. Инженерная геодезия. Учеб. для вузов / Е.Б. Ключин, М.И. Киселев, Д.Ш. Михелев, В.Д. Фельдман; Под ред. Д.Ш. Михелева. – М.: Изд. центр "Академия", 2004. – 480 с.
3. Инструкция по нивелированию I, II, III и IV классов. Федеральная служба геодезии и картографии России. – М.: Картгеоцентр-Геодезиздат, 2004. – 244 с.
4. Поклад Г.Г. Геодезия: Учеб. для вузов. – М.: Недра, 1988. – 304 с.: ил.
5. Селиханович В.Г. Геодезия: учебник для вузов. – М.: Недра, 2000. – 544с.
6. Федотов Г.А. Инженерная геодезия. Учебник. – М.: Высш. шк., 2007.- 463 с.: ил.
8. Чеботарев А.С. Способ наименьших квадратов с основами теории вероятностей. – М.: Геодезиздат, 1958. – 606 с.

ПРИЛОЖЕНИЕ

Таблица 1

Высотные отметки вершин квадратов

Вар. 1	а	б	в	г	д	е
1	29,86	29,55	29,30	29,02	28,75	28,52
2	29,75	29,26	29,13	28,86	28,61	28,36
3	29,50	29,01	28,87	28,62	28,36	28,13
4	29,17	28,83	28,64	28,35	28,14	27,92
5	28,71	28,46	28,30	28,08	27,88	27,69
6	28,22	27,98	27,82	27,61	27,45	27,27
Вар. 2	а	б	в	г	д	е
1	49,94	50,42	50,92	51,28	51,62	51,81
2	50,18	50,59	51,09	51,65	51,88	52,17
3	50,64	50,87	51,31	51,85	51,97	52,49
4	50,70	50,88	51,40	51,84	52,04	52,19
5	50,94	51,36	51,72	52,16	52,37	52,96
6	51,24	51,59	51,94	52,50	52,89	53,15
Вар. 3	а	б	в	г	д	е
1	31,80	31,56	31,40	31,19	30,03	30,85
2	31,32	31,06	30,88	30,71	30,54	30,32
3	31,18	30,77	30,45	30,33	30,14	30,02
4	30,78	30,22	29,99	29,94	29,79	29,63
5	30,17	29,81	29,42	29,42	29,35	29,20
6	29,38	29,19	28,70	28,55	28,65	28,60
Вар. 4	а	б	в	г	д	е
1	45,04	45,04	45,43	45,71	46,13	46,26
2	45,52	45,75	45,66	45,76	46,28	46,30
3	46,30	46,05	46,01	46,01	46,26	46,96
4	46,44	46,42	46,26	46,43	46,48	47,02
5	46,93	46,81	46,66	46,76	46,75	47,25
6	47,47	47,25	47,03	47,00	47,25	47,56
Вар. 5	а	б	в	г	д	е
1	65,16	65,18	65,51	65,80	66,20	66,36
2	65,63	65,86	65,76	65,86	66,36	66,58
3	66,38	66,17	66,13	66,10	66,36	67,03
4	66,56	66,56	66,41	66,51	66,58	67,10
5	67,06	66,95	66,79	66,88	66,86	67,34
6	67,59	67,41	67,14	67,11	67,34	67,63
Вар. 6	а	б	в	г	д	е
1	73,31	73,02	72,78	72,54	72,34	72,08
2	73,27	73,09	72,82	72,52	72,26	71,99
3	73,23	72,97	72,77	72,49	72,24	71,97
4	73,18	72,92	72,67	72,40	72,18	71,87
5	73,22	73,00	72,78	72,43	72,18	71,93
6	73,05	72,89	72,69	72,44	72,19	71,96

Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

Продолжение табл.1

Вар. 7	а	б	в	г	д	е
1	62,74	62,73	62,65	62,55	62,47	62,45
2	62,96	63,01	62,95	62,78	62,71	62,80
3	63,25	63,20	63,15	63,01	62,97	62,97
4	63,50	63,50	63,43	63,19	63,30	63,13
5	63,16	63,74	63,69	63,50	63,54	63,40
6	64,23	64,14	64,01	63,91	63,73	63,61
Вар. 8	а	б	в	г	д	е
1	60,44	60,46	60,43	60,58	60,68	60,89
2	60,63	60,71	60,64	60,79	60,79	61,20
3	60,65	60,80	60,93	61,20	61,31	61,60
4	60,76	61,02	61,28	61,40	61,66	61,90
5	60,48	61,17	61,55	61,87	62,03	62,29
6	60,70	61,21	61,73	62,08	62,41	62,59
Вар. 9	а	б	в	г	д	е
1	53,29	53,62	53,96	54,27	54,66	54,91
2	53,05	53,46	53,86	54,18	54,51	54,90
3	52,78	53,21	53,68	53,99	54,38	54,74
4	52,34	52,83	53,38	53,78	54,15	54,58
5	52,70	52,77	52,99	53,86	53,87	54,35
6	52,66	52,98	53,12	53,12	53,47	53,98
Вар. 10	а	б	в	г	д	е
1	57,74	58,14	58,80	58,60	58,24	57,77
2	57,99	58,40	58,19	58,06	57,94	57,75
3	57,98	57,90	57,81	57,64	57,55	57,38
4	57,72	57,62	57,44	57,27	57,09	57,05
5	57,49	57,31	57,31	57,16	56,79	57,10
6	57,30	57,09	56,91	56,56	56,80	57,36
Вар. 11	а	б	в	г	д	е
1	19,54	19,38	19,23	19,02	19,11	18,66
2	19,70	19,59	19,51	19,34	19,15	18,96
3	19,88	19,85	19,69	19,54	19,41	19,23
4	20,06	20,09	19,86	19,77	19,67	19,53
5	20,26	20,22	20,11	19,99	19,91	19,78
6	20,35	20,39	20,40	20,23	20,18	20,00
Вар. 12	а	б	в	г	д	е
1	87,92	87,91	85,85	87,81	87,82	88,81
2	88,42	88,31	88,27	88,25	88,15	88,05
3	88,65	88,65	88,63	88,61	88,49	88,25
4	88,47	88,31	88,29	88,24	88,17	88,06
5	88,22	88,06	87,99	87,95	87,99	87,81
6	87,93	87,86	87,74	87,65	87,65	87,56

Продолжение табл.1

Вар. 13	а	б	в	г	д	е
1	55,80	56,09	56,45	56,71	56,39	56,19
2	56,06	56,37	56,58	56,33	56,13	55,95
3	56,18	56,23	56,17	55,97	55,76	55,74
4	56,08	56,08	55,85	55,65	55,40	55,70
5	55,95	55,91	55,70	55,42	55,72	55,94
6	55,87	55,78	55,70	55,81	55,99	56,21
Вар. 14	а	б	в	г	д	е
1	72,74	72,79	72,57	72,47	72,31	72,07
2	72,67	72,55	72,52	72,18	71,99	71,91
3	72,48	72,44	72,19	72,09	71,85	71,83
4	72,27	72,19	72,07	71,88	71,85	71,59
5	72,07	72,15	71,70	71,57	71,56	71,51
6	71,94	71,71	71,43	71,71	71,45	71,29
Вар. 15	а	б	в	г	д	е
1	34,33	34,55	34,59	34,88	34,87	34,86
2	33,93	34,07	34,07	34,32	34,35	34,40
3	33,44	33,58	33,64	33,80	33,74	33,14
4	33,16	33,11	33,23	33,44	33,62	33,82
5	33,42	33,45	33,54	33,77	34,03	34,15
6	33,73	33,85	34,06	34,23	33,44	34,60
Вар. 16	а	б	в	г	д	е
1	73,14	73,36	73,39	73,68	73,69	73,70
2	72,73	72,88	73,03	73,13	73,16	73,20
3	72,24	72,38	72,54	72,50	72,54	72,94
4	71,77	71,91	72,09	72,24	72,43	72,63
5	72,22	72,26	72,44	72,57	72,83	73,99
6	72,54	72,56	72,87	73,03	73,24	73,49
Вар. 17	а	б	в	г	д	е
1	77,14	77,17	77,21	77,45	77,37	77,41
2	77,08	77,27	77,36	77,18	77,82	77,35
3	77,36	77,28	77,80	78,22	78,14	77,84
4	77,18	77,69	78,22	78,29	78,82	78,84
5	77,44	78,01	78,73	78,68	78,67	79,04
6	77,61	78,18	77,62	78,70	78,81	79,14
Вар. 18	а	б	в	г	д	е
1	20,35	20,39	20,40	20,23	20,18	20,00
2	20,89	20,70	20,69	20,52	20,47	20,35
3	20,88	20,92	20,86	20,77	20,69	20,57
4	21,03	21,15	21,08	21,01	20,93	20,81
5	20,37	21,94	21,36	21,31	21,24	21,14
6	21,48	21,56	21,54	21,58	21,43	21,34

Продолжение табл.1

Вар. 19	а	б	в	г	д	е
1	19,92	19,98	20,03	19,97	19,86	19,49
2	20,08	20,16	20,17	20,21	19,91	19,64
3	20,29	20,32	20,28	20,22	20,07	19,89
4	20,53	20,53	20,46	20,39	20,20	20,07
5	20,55	20,57	20,56	20,47	20,27	20,19
6	20,69	20,68	20,51	20,67	20,29	20,00
Вар. 20	а	б	в	г	д	е
1	87,92	87,91	87,85	87,81	87,82	87,81
2	88,42	88,31	88,27	88,25	88,15	88,05
3	88,65	88,68	88,63	88,61	88,49	88,25
4	88,47	88,31	88,29	88,25	88,17	88,06
5	88,22	88,06	87,99	87,95	87,99	87,81
6	87,93	87,83	87,74	87,65	87,65	87,56
Вар. 21	а	б	в	г	д	е
1	91,93	91,93	91,80	91,65	91,60	91,40
2	92,24	92,21	92,10	91,94	91,72	91,52
3	92,55	92,50	92,39	92,22	92,10	91,76
4	92,86	92,74	92,58	92,41	92,20	91,99
5	93,26	92,76	92,88	92,71	92,52	92,28
6	92,74	96,36	93,26	92,99	92,80	92,57
Вар. 22	а	б	в	г	д	е
1	20,00	19,80	19,31	18,66	17,82	17,31
2	19,89	19,27	18,86	18,21	17,78	17,22
3	19,91	19,25	18,98	18,26	17,85	17,32
4	20,04	19,52	19,02	18,49	17,94	17,55
5	20,24	19,64	18,88	18,58	18,15	17,78
6	20,30	19,57	19,17	18,79	18,36	18,01
Вар. 23	а	б	в	г	д	е
1	18,66	18,72	18,62	19,01	19,18	19,31
2	18,96	18,93	19,12	19,25	19,36	19,50
3	19,23	19,23	19,42	19,48	19,55	19,68
4	19,52	19,56	19,63	19,70	19,76	19,91
5	19,78	19,82	19,88	19,89	19,89	19,94
6	20,00	19,99	20,02	20,02	20,11	20,11
Вар. 24	а	б	в	г	д	е
1	65,16	65,18	65,51	65,81	66,20	66,36
2	65,63	65,86	65,76	65,86	66,36	66,58
3	66,38	66,16	66,13	66,10	66,36	67,04
4	66,56	66,56	66,41	66,51	66,58	67,09
5	67,06	66,95	66,79	66,88	66,86	67,34
6	67,59	67,41	67,14	67,11	67,34	67,63

Масштаб 1:500, сторона квадрата 15 м

Варианты. Проектирование наклонной площадки

Исходные данные (высотные отметки вершин квадратов) приведены в табл. 1.

Таблица 2

Вар.	i_{II}	α^0									
1	0,015	65	7	0,010	75	13	0,018	94	19	0,010	110
2	0,020	210	8	0,020	32	14	0,014	60	20	0,012	287
3	0,025	130	9	0,025	170	15	0,015	235	21	0,012	115
4	0,015	95	10	0,016	75	16	0,012	275	22	0,014	150
5	0,018	275	11	0,014	48	17	0,015	28	23	0,020	45
6	0,014	168	12	0,015	75	18	0,015	53	24	0,025	135

Варианты. Подготовка данных для разбивки контура котлована

Исходные данные приведены в табл. 8, масштаб 1:200, сторона квадрата 10-15 м.

Таблица 3

№	$k=1/m$	l_{II}	l_C	L	H_d	№	$k=1/m$	l_{II}	l_C	L	H_d
1	1/1, 5	1, 15	0, 35	8,0 0	24, 00	1	1/1, 2	1, 10	0, 40	10, 00	52, 00
2	1/1, 5	1, 20	0, 40	10, 00	46, 00	1	1/1, 3	1, 20	0, 30	6,0 0	68, 00
3	1/1, 6	1, 10	0, 30	6,0 0	26, 00	1	1/1, 5	1, 10	0, 30	8,0 0	29, 00
4	1/1, 6	1, 15	0, 35	8,0 0	42, 00	1	1/1, 5	1, 20	0, 40	10, 00	68, 00
5	1/1, 7	1, 20	0, 40	10, 00	62, 00	1	1/1, 6	1, 10	0, 30	6,0 0	73, 50
6	1/1, 7	1, 10	0, 30	6,0 0	68, 50	1	1/1, 6	1, 20	0, 35	8,0 0	16, 50
7	1/1, 8	1, 15	0, 35	8,0 0	59, 00	2	1/1, 7	1, 15	0, 40	10, 00	16, 00
8	1/1, 8	1, 20	0, 40	10, 00	56, 50	2	1/1, 7	1, 15	0, 35	6,0 0	84, 50
9	1/1, 9	1, 10	0, 30	6,0 0	49, 50	2	1/1, 4	1, 20	0, 40	8,0 0	88, 00
1	1/1, 9	1, 15	0, 35	8,0 0	53, 50	2	1/1, 4	1, 10	0, 30	10, 00	14, 50



Инженерно-геодезические работы на строительной площадке

1	1/2,	1,	0,	10,	15,	2	1/1,	1,	0,	6,0	15,
1	0	10	40	00	00	4	3	15	35	0	00
1	1/2,	1,	0,	6,0	84,	2	1/1,	1,	0,	8,0	62,
2	0	20	30	0	00	5	5	20	40	0	00

Обработка результатов исполнительной съемки колонн

Таблица 4

№	Плановая съемка							Высотная съемка			
	Расстояние от оси здания до параллели, мм							Отчеты по рейки на репере, мм		Отметки, м	
	a_1	a_2	a_3	a_4	a_5	a_6	a_7	До съемки	После съемки	Репера	Проектные
1	400	299	351	503	550	402	301	0581;5365	0582;5364	7,850	9,360
2	400	303	350	502	548	400	303	0576;5357	0574;5358	7,855	9,370
3	400	303	351	501	551	403	297	0580;5360	0579;5362	7,850	9,360
4	403	299	348	502	553	398	299	0580;5364	0581;5365	7,850	9,360
5	398	301	350	503	548	403	301	0585;5370	0586;5369	7,847	9,350
6	403	298	352	500	547	400	302	0586;5368	0587;5370	7,845	9,360
7	400	299	349	501	552	398	297	0561;5345	0560;5343	7,870	9,380
8	398	301	352	503	549	399	300	0560;5345	0561;5344	7,868	9,380
9	399	303	350	498	550	401	302	0562;5344	0561;5344	7,871	9,380
10	401	298	351	500	552	400	297	0559;5342	0557;5340	7,873	9,380
11	400	299	352	502	549	399	298	0599;5383	0601;5385	7,838	9,340
12	399	303	351	500	550	399	303	0600;5383	0599;5382	7,834	9,340
13	400	302	348	498	549	402	301	0632;5315	0630;5413	7,800	9,310
14	402	298	352	501	550	400	297	0628;5412	0629;5411	7,803	9,310
15	400	297	351	501	551	398	298	0631;5415	0632;5414	7,802	9,310
16	401	300	349	499	549	398	300	0579;5364	0580;5363	7,850	9,370
17	398	302	348	500	547	402	302	0571;5355	0573;5357	7,855	9,370
18	402	300	352	500	552	397	297	0580;5363	0579;5364	7,850	9,360
19	397	300	349	499	550	399	303	0584;5367	0585;5369	7,845	9,350
20	399	302	351	498	549	401	300	0584;5369	0584;5367	7,846	9,350
21	401	297	351	499	551	402	298	0584;5369	0586;5369	7,843	9,360
22	402	300	351	502	553	397	299	0558;5343	0559;5342	7,870	9,380
23	397	302	349	499	548	400	301	0561;5344	0562;5345	7,869	9,380
24	400	299	348	497	547	402	300	0560;5344	0558;5341	7,872	9,380
25	402	297	350	503	551	397	299	0601;5384	0600;5383	7,830	9,340

Журнал исполнительной съемки колонн

