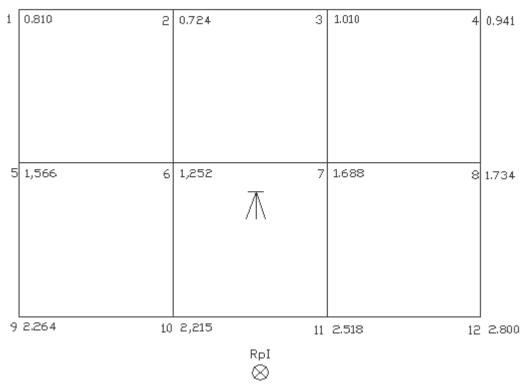
Нивелирование строительной площадки по квадратам.

Разбиваем строительную площадку на 6 квадратов с длиной стороны каждого квадрата — 20 метров. (d = 20м)

Разбивку на квадраты производим с помощью теодолита и рулетки. Устанавливаем нивелир на строительной площадке равноудаленно (не ближе к точке на 1,5 м. см. паспорт прибора) от вершин квадратов в поле зрения должен быть репер. Устанавливаем на репере нивелирную рейку и берём по ней отсчёт (по чёрной стороне или по чёрной и красной). Отсчет по черной стороне рейки на репере - Ч _{Rp1} = 1312мм.

Далее устанавливаем нивелирную рейку на каждой из вершин квадратов и записываем взятые по чёрной стороне рейки отсчеты на схеме нивелирования строительной площадки у соответствующей вершины квадрата.

Схема нивелирования строительной площадки (1:500)



Нам известно:

 H_{Rp1} = 150,000 м (абсолютная отметка репера);

d = 20 м (сторона квадрата. В М 1:500 d = 4 см);

 $\mathsf{H}_{\mathsf{Rp1}}$ = 1312 мм (отсчёт по чёрной стороне рейки, установленной на репере).

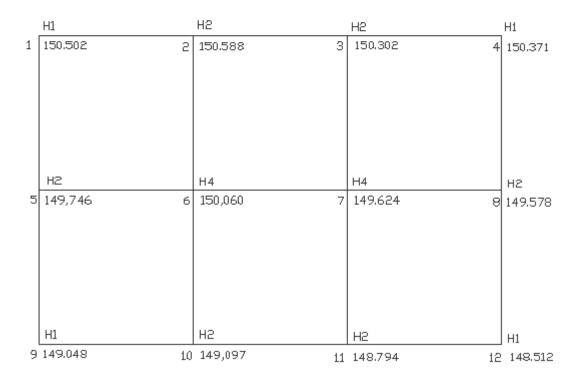
1. Вычисляем горизонт инструмента по формуле: $\Gamma H = H_{Rp1} + H_{Rp1}$

 $\Gamma M = 150,000 + 1,312 = 151,312 M.$

2. Вычисляем чёрные отметки углов строительной площадки по формуле: $\mathbf{H}_{\mathsf{u}} = \mathbf{\Gamma} \mathbf{U} - \mathbf{Y}$

```
\begin{array}{llll} H_{\text{u}1} = 151,312 - 0,810 = 150,502 \text{ m}; & H_{\text{u}7} = 151,312 - 1,688 = 149,624 \text{ m}; \\ H_{\text{u}2} = 151,312 - 0,724 = 150,588 \text{ m}; & H_{\text{u}8} = 151,312 - 1,734 = 149,578 \text{ m}; \\ H_{\text{u}3} = 151,312 - 1,010 = 150,302 \text{ m}; & H_{\text{u}9} = 151,312 - 2,264 = 149,048 \text{ m}; \\ H_{\text{u}4} = 151,312 - 0,941 = 150,371 \text{ m}; & H_{\text{u}10} = 151,312 - 2,215 = 149,097 \text{ m}; \\ H_{\text{u}5} = 151,312 - 1,566 = 149,746 \text{ m}; & H_{\text{u}11} = 151,312 - 2,518 = 148,794 \text{ m}; \\ H_{\text{u}6} = 151,312 - 1,252 = 150,060 \text{ m}; & H_{\text{u}12} = 151,312 - 2,800 = 148,512 \text{ m}. \end{array}
```

Схема определения проектной отметки (1:500)



3. Вычисляем проектную (красную) отметку по формуле: $\mathbf{H}_{np} = (\sum \mathbf{H}_1 + 2 \cdot \sum \mathbf{H}_2 + 4 \cdot \sum \mathbf{H}_4)/4 \cdot \mathbf{n}$, где \mathbf{n} – число квадратов строительной площадки;

 ΣH_1 — сумма чёрных отметок относящихся только к 1 квадрату;

 ΣH_2 , ΣH_4 — сумма чёрных отметок, являющихся общими для 2-х или 4-х квадратов.

$$\Sigma H_1 = 150,502 + 150,371 + 148,512 + 149,048 = 598,433 \text{ m};$$

$$\Sigma H_2 = 150,588 + 150,302 + 149,578 + 148,794 + 149,097 + 149,746 = 898,105 \text{ m};$$

$$\Sigma H_4 = 150,060 + 149,624 = 299,684 \text{ m};$$

 $H_{np} = (598,433 + 2.898,105 + 4.299,684)/4.6 = 3593,379/24 = 149,724 \text{ m}.$

4. Составляем картограмму земляных работ.

Вычисляем рабочие отметки по формуле: $H_{pa6} = H_{np} - H_{чер}$

$$H_{pa6 1} = 149,724 - 150,502 = -0,778 \text{ m};$$

$$H_{pa6\ 2} = 149,724 - 150,588 = -0,864 \text{ m};$$

$$H_{pa6 3} = 149,724 - 150,302 = -0,578 \text{ m};$$

$$H_{pa6.4} = 149,724 - 150,371 = -0,647 \text{ m};$$

$$H_{pa6.5} = 149,724 - 149,746 = -0,022 \text{ m};$$

$$H_{pa6.6} = 149,724 - 150,060 = -0,336 \text{ m};$$

$$H_{pa67} = 149,724 - 149,624 = 0,100 \text{ m};$$

$$H_{pa6.8} = 149,724 - 149,578 = 0,146 \text{ m};$$

$$H_{pa6.9} = 149,724 - 149,048 = 0,676 \text{ m};$$

$$H_{pa6\ 10} = 149,724 - 149,097 = 0,627 \text{ m};$$

$$H_{\text{pa6 }11} = 149,724 - 148,794 = 0,930 \text{ m};$$

$$H_{pa6\ 12} = 149,724 - 148,512 = 1,212 \text{ m}.$$

Картограмма земляных работ (1:500)

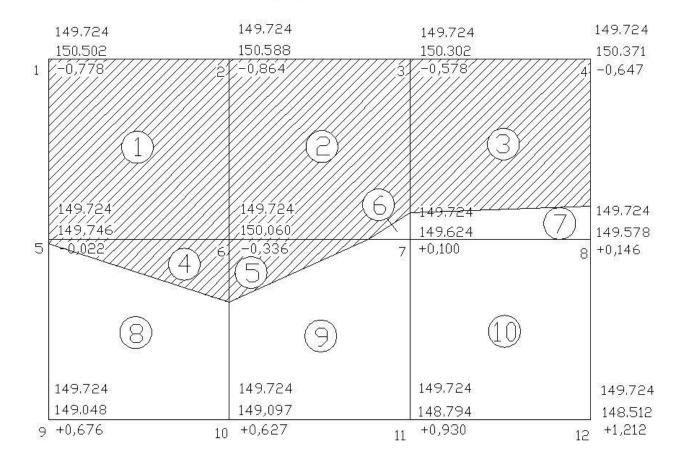
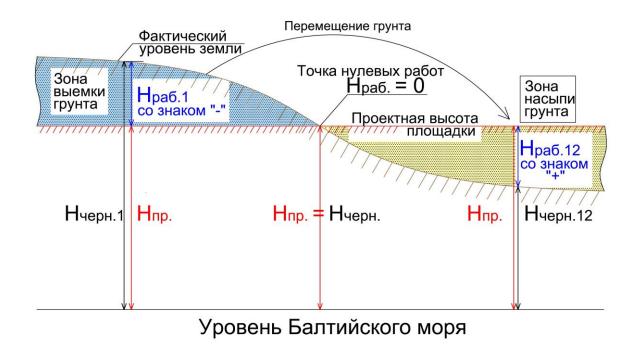


Схема перемещения грунта и создания проектной плоскости



5. Вычисляем расстояние до **точек нулевых работ** по формуле: **X = a·d/(a+b)**, где а и b — рабочие отметки соседних вершин квадратов, где рабочая отметка со знаком «+» переходит в «-» или наоборот. Отметки берутся по модулю, т.е. со знаком «+»; d — длина стороны квадрата (в М 1:500 d = 4 см — для более точного построения, но для последующих вычислений необходимо перевести это значения в **м** согласно масштаба).

```
X_{5-9} = 0.022 \cdot 4/(0.022 + 0.676) = 0.126 cm, B M 1:500 = 0.63 m; X_{6-10} = 0.336 \cdot 4/(0.336 + 0.627) = 1.396 cm, B M 1:500 = 6.98 m; X_{6-7} = 0.336 \cdot 4/(0.336 + 0.1) = 3.083 cm, B M 1:500 = 15.41 m; X_{3-7} = 0.578 \cdot 4/(0.578 + 0.1) = 3.41 cm, B M 1:500 = 17.05 m; X_{4-8} = 0.647 \cdot 4/(0.647 + 0.146) = 3.264 cm, B M 1:500 = 16.32 m.
```

На картограмму земляных работ выносим точки нулевых работ по вычисленным расстояниям до них. Затем соединяем точки нулевых работ прямыми линиями и получаем **линию нулевых работ**. Штриховкой показываем зону выемки грунта, предварительно пронумеровав полученные фигуры. (Выемка — «-» (это лишний грунт - под срезку), насыпь — «+»(нехватка грунта - под засыпку)).

6. Вычисляем площади полученных фигур.

```
\begin{split} &S_1 = d \cdot d = 20 \cdot 20 = 400 \text{ m}^2; \\ &S_2 = 400 - S_6 = 400 - 6.77 = 393,23 \text{ m}^2; \\ &S_3 = 0.5 \cdot (X_{3-7} + X_{4-8}) \cdot d = 0.5 \cdot (17,05 + 16,32) \cdot 20 = 333,7 \text{ m}^2; \\ &S_4 = 0.5 \cdot (X_{5-9} + X_{6-10}) \cdot d = 0.5 \cdot (0,63 + 6,98) \cdot 20 = 76,1 \text{ m}^2; \\ &S_5 = 0.5 \cdot X_{6-10} \cdot X_{6-7} = 0.5 \cdot 6,98 \cdot 15,41 = 53,78 \text{ m}^2; \\ &S_6 = 0.5 \cdot (20 - X_{6-7}) \cdot (20 - X_{3-7}) = 0.5 \cdot 4,59 \cdot 2,95 = 6,77 \text{ m}^2; \\ &S_7 = 0.5 \cdot (2,95 + 3,68) \cdot 20 = 66,3 \text{ m}^2; \\ &S_8 = 0.5 \cdot (19,37 + 13,02) \cdot 20 = 323,9 \text{ m}^2; \\ &S_9 = 400 - S_5 = 400 - 53,78 = 346,22 \text{ m}^2; \\ &S_{10} = 400 \text{ m}^2. \end{split}
```

7. Вычисляем средние рабочие отметки фигур по формуле: $\mathbf{H}_{\mathsf{cp.pa6.}} = \sum \mathbf{H}_{\mathsf{pa6.},\mathsf{фиг.}} / \mathbf{n}$, где $\sum \mathbf{H}_{\mathsf{pa6.},\mathsf{фиг.}} - \mathsf{сумма}$ рабочих отметок фигуры. Отметки берутся по модулю, т.е. со знаком «+»;

n – сумма углов фигуры.

 $V_8 = 323.9 \cdot 0.326 = 105.591 \text{ m}^3$;

```
H_{cp.pa6\ 1} = (0.778 + 0.864 + 0.022 + 0.336)/4 = 0.5 \text{ m};
H_{cp.pa6\ 2} = (0.864 + 0.578 + 0 + 0 + 0.336)/5 = 0.336 \text{ m};
H_{cp.pa6 \ 3} = (0.578 + 0.647 + 0 + 0)/4 = 0.306 \text{ m};
H_{cp,pa6} = (0.022 + 0.336 + 0 + 0)/4 = 0.0895 \text{ m};
H_{cp,pa6} = (0.336 + 0 + 0)/3 = 0.112 \text{ m};
H_{cp.pa6\ 6} = (0 + 0 + 0.1)/3 = 0.033 \text{ m};
H_{cp.pa6} _{7} = (0.1 + 0.146 + 0 + 0)/4 = 0.0615 \text{ m};
H_{cp,pa6} = (0,676 + 0 + 0 + 0,627)/4 = 0,326 \text{ m};
H_{cp,pa6\ 9} = (0.627 + 0 + 0 + 0.1 + 0.93)/5 = 0.3314 \text{ m};
H_{cp.pa6\ 10} = (0.93 + 0.1 + 0.146 + 1.212)/4 = 0.597 \text{ m}.
8. Вычисляем объёмы фигур по формуле: V = S \cdot H_{cp,pa6}
V_1 = 400 \cdot 0.5 = 200 \text{ m}^3;
V_2 = 393,23 \cdot 0,336 = 132,125 \text{ m}^3;
V_3 = 333,7 \cdot 0,306 = 102,112 \text{ m}^3;
V_4 = 76,1 \cdot 0,0895 = 6,811 \text{ m}^3;
V_5 = 53,78 \cdot 0,112 = 6,023 \text{ m}^3;
V_6 = 6,77 \cdot 0,033 = 0,223 \text{ m}^3;
V_7 = 66,3 \cdot 0,0615 = 4,077 \text{ m}^3;
```

$$V_9 = 346,22 \cdot 0,3314 = 114,737 \text{ m}^3; \\ V_{10} = 400 \cdot 0,597 = 238,8 \text{ m}^3.$$

9. Составляем таблицу для подсчёта объёмов земляных масс.

Nº	Средняя раб.	Площадь	Объём земл. работ, м ³	
фигуры	отметка, м	фигуры, м ²	Выемка (-)	Насыпь (+)
1	0,5	400	200	
2	0,336	393,23	132,125	
3	0,306	333,7	102,112	
4	0,0895	76,1	6,811	
5	0,112	53,78	6,023	
6	0,033	6,77		0,223
7	0,0615	66,3		4,077
8	0,326	323,9		105,591
9	0,3314	346,22		114,737
10	0,597	400		238,8
			∑в = 447,071	∑н = 463,428

10. Вычисляем баланс земляных масс (расхождение между объёмами насыпи и выемки) по формуле: (допустимо: $\Delta V \leq 2\%$)

$$\Delta V = \frac{\Sigma B - \Sigma H}{\Sigma B + \Sigma H} \times 100\% \qquad \qquad \Delta V = \frac{447,071 - 463,428}{447,071 + 463,428} \times 100\% = -1,8\%$$

Вывод: т.к. баланс земляных масс получился со знаком минус, то предстоит завоз грунта. Срезанного грунта не хватит для засыпки зоны «насыпи» до проектной высоты (16,357 м³).