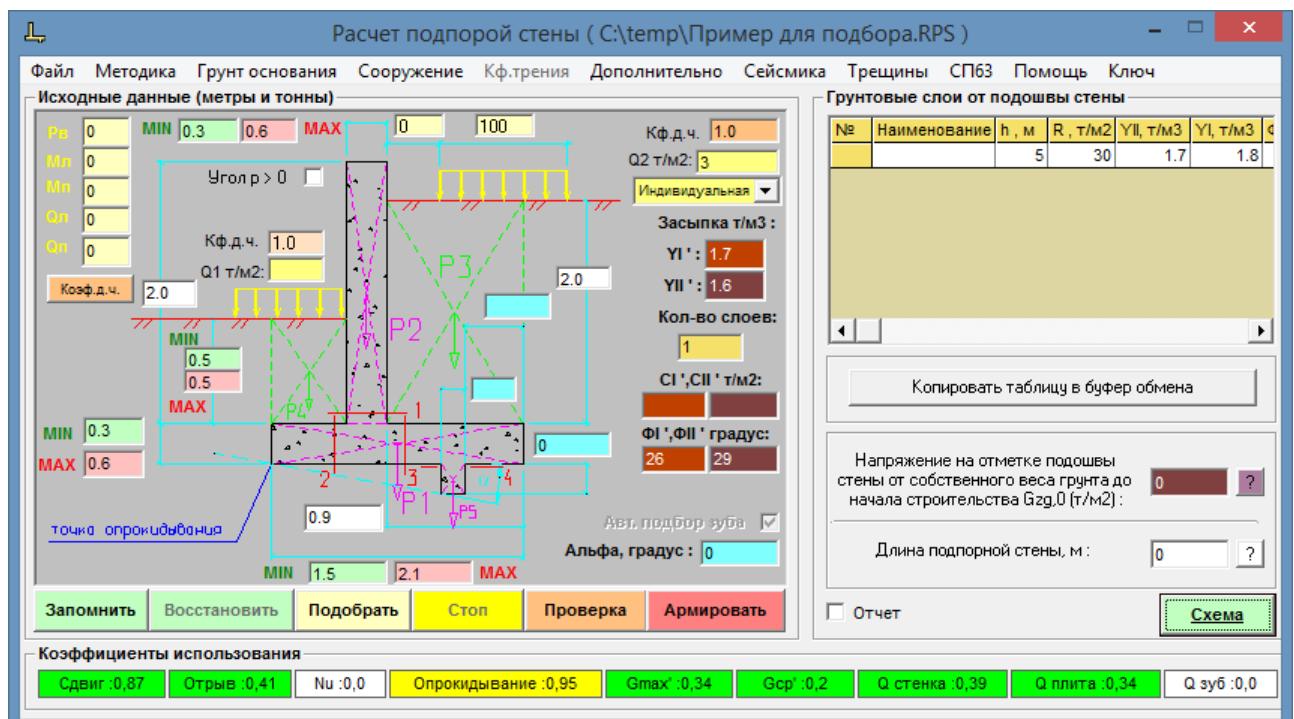


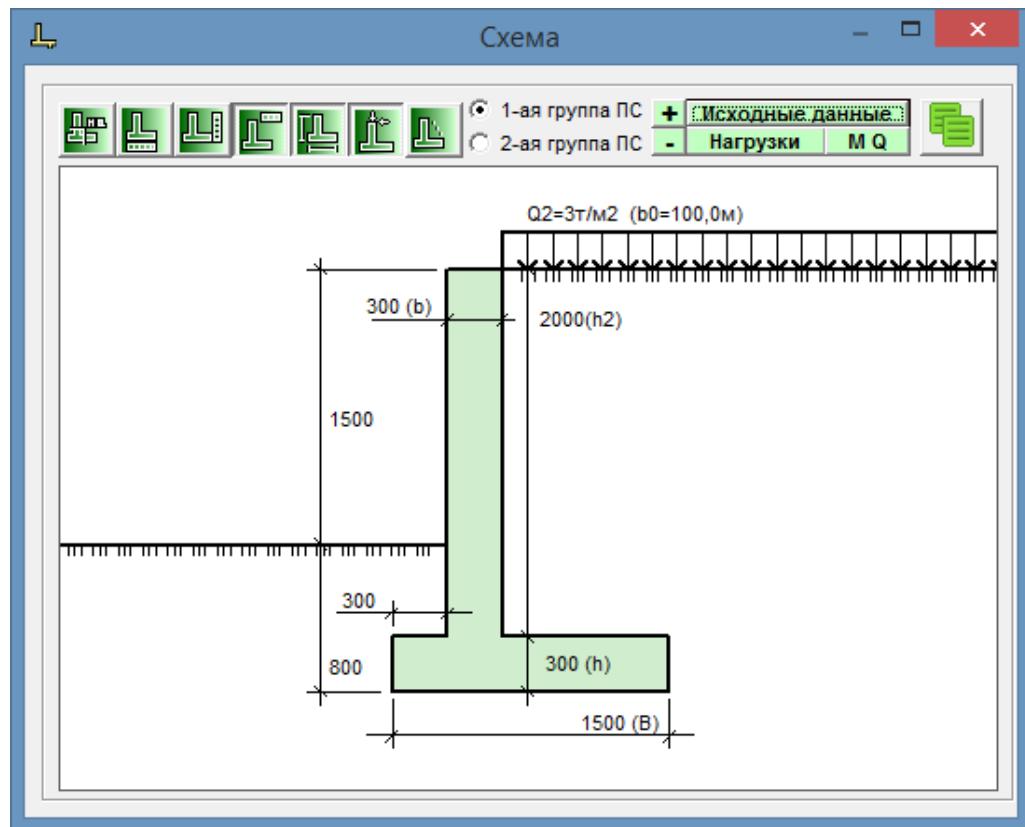
Помощь по работе с программой GIPRO – Расчет подпорных стен

В текстовых полях с маркером **MIN** указываются значения, которые непосредственно используются в вычислениях. В случае запуска оптимизации командой «**Подобрать**» будут перебираться все комбинации, начиная от значений с маркером **MIN** до значений с маркером **MAX**. В результате оптимизации программа выберет самый экономичный вариант, т.е. вариант с наименьшим расходом бетона на конструкцию подпорной стены.

Чтобы исключить в подпорной стене зуб, нужно установить флајок **Авт. подбор зуба** и задать угол «**Альфа, градус**» равным нулю. Если значение больше нуля, то программа автоматически вычислит привязку зуба при заданной пользователем MAX допустимой высоте зуба и его толщине. Для расчета стены с заданным зубом флајок нужно убрать и задать размеры и привязку зуба. **Расчет стены с учетом зуба возможен только по справочнику А.П. Величкина и В.Ш. Козлова.**

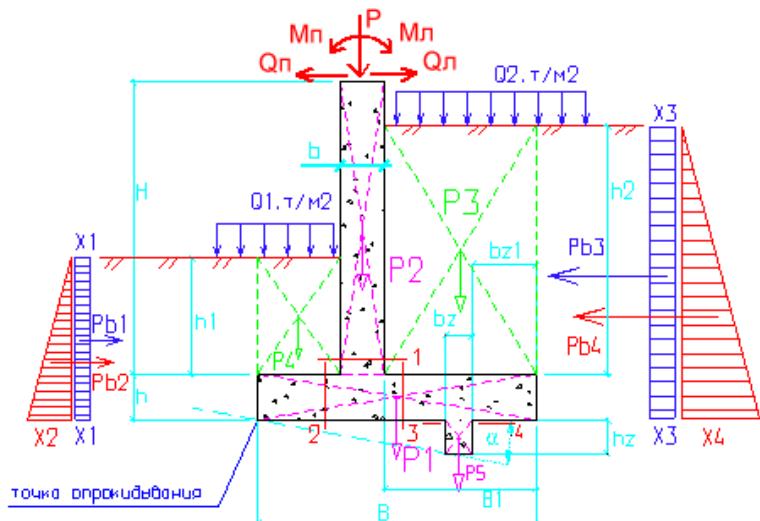
При расчете по справочнику коэффициенты трения приняты по таблице 75 пособия к СНиП 2.02.01-83, для скального грунта по п.6.8 справочного пособия к СНиП 2.09.03-85 и для гравийного и галечникового грунта по справочнику А.П. Величкина и В.Ш. Козлова.





Теория расчета

В программе заложена теория расчета подпорной стены согласно требований справочного пособия по проектированию подпорных стен и стен подвалов к СНиП 2.09.03-85 (СП43.13330.2012 Сооружения промышленных предприятий). Расчет элементов стены по материалу выполняется согласно требований СП63.13330.2012



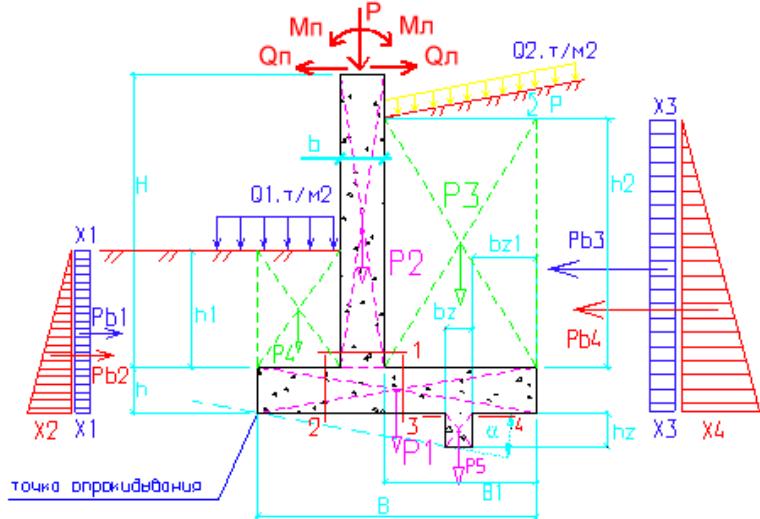


Рис.1 Случай с равномерно распределенной нагрузкой Q_2 при сплошном расположенной по всей поверхности . При значении угла $p > 0$ значение Q_2 также задается проекцией на горизонтальную поверхность.

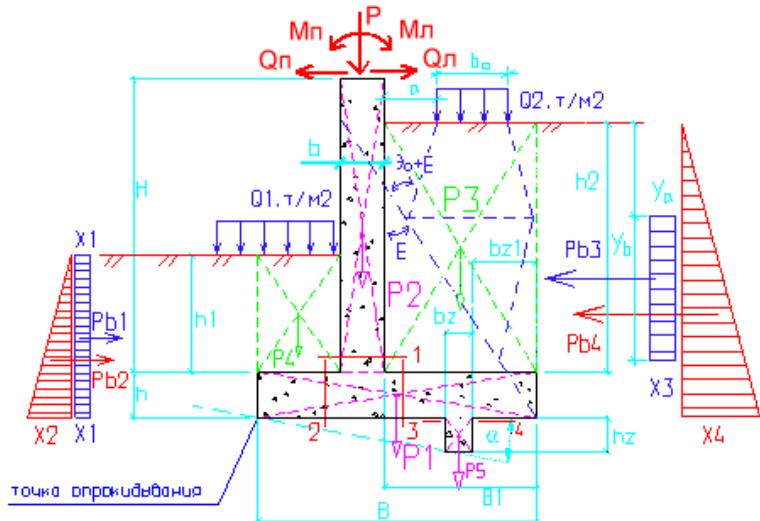


Рис.2 Случай с равномерно распределенной нагрузкой Q_2 при фиксированном расположении на поверхности (движение вдоль стены)

При наличии нагрузок в уровне верха стены (задавать расчетные значения):

- нагрузка P_b добавляется к силе P_2
- момент M_l добавляется к M_u (удерживающий)
- момент M_l добавляется к M_l (слева направо)
- момент M_p добавляется к M_o (опрокидывающий)
- момент M_p добавляется к M_p (справа налево)

- сила Q_l добавляется с плечом ($H+h$) к M_u (удерживающий)
- сила Q_l добавляется с плечом ($H+h$) к M_l (слева направо)
- сила Q_n добавляется с плечом ($H+h$) к M_o (опрокидывающий)
- сила Q_n добавляется с плечом ($H+h$) к M_p (справа налево)

- сила Q_p добавляется к сдвигающей силе ($P_{b3}+P_{b4}$, F_{sa})
- сила Q_l добавляется к удерживающей силе ($P_{b1}+P_{b2}$, F_{sr})

Теория расчета стены на сдвиг с учетом зуба взята из книги «Справочник проектировщика инженерных сооружений» под редакцией А.П. Величкина и В.Ш. Козлова

Согласно требований СП 22.13330.2011 программа позволяет при наличии в пределах сжимаемой толщи основания на глубине z от подошвы подпорной стены слоя грунта меньшей прочности, чем прочность грунта вышележащих слоев выполнить проверку:

$$\sigma_z = (\sigma_{zp} - \sigma_{z\gamma}) + \sigma_{zg} \leq R_z, \quad (5.9)$$

Для этого в таблице слоев необходимо задать данные по грунтам с указанием R слоев. В случае однородного основания задайте один слой при этом достаточно указать только его R , YI , ΦI , CI . Значения YI , ΦI и CI задаются только в первой строке таблицы, в последующих строках они не указываются.

Коэффициенты использования :

Сдвиг – проверка на сдвиг стены.

Отрыв – проверка отрыва подошвы стены.

Nu – проверка основания по 1 группе ПС (несущая способность).

Опрокидывание – проверка на опрокидывание.

Gmax' – проверка основания по 2 группе ПС ($Gmax' \leq 1.2 * R_{grp}$).

Gcp' – проверка основания по 2 группе ПС ($Gcp' \leq R_{grp}$).

Q стенка – проверка на необходимость установки поперечной арматуры по расчету в вертикальной части стены.

Q плита – проверка на необходимость установки поперечной арматуры по расчету в плитной части стены.

Q зуб – проверка на необходимость установки поперечной арматуры по расчету в зубе стены.

N – внецентренное сжатие от P_b .

Mb – восприятие момента бетонным сечением без учета продольной арматуры.

Ma – восприятие момента бетонным сечением с учетом продольной арматуры.

Acrc – раскрытие трещин.

Чтение результатов армирования :

При расчете армирования программа выдает варианты армирования для каждого диаметра арматуры. Если вы задали фиксированный шаг арматуры, например 200 мм :

d	S1	Шаг	S2	Шаг
6	нет			
7	расч			
8	етно			
9	го			
10	усил	0	200	
12	ия	5	%	
14		5	200	
16		5	200	
18		5	200	
20		5	200	
22		5	200	
25		5	200	
28		5	200	
32		5	200	
36		5	200	
40		5	200	

Из таблицы видно, при заданной нагрузке и заданном шаге 200 мм рабочая арматура сетки S2 диаметром 10мм не проходит, 12мм проходит по расчету, но не проходит по проценту армирования, начиная с 14мм проходит любая арматура до 40мм. Если вы зададите шаг арматуры 0мм (т.е. программа выдает MAX допустимый шаг для каждого диаметра арматуры), то получите следующий результат:

d	S1	Шаг	S2	Шаг
6	нет			
7	расч			
8	етно			
9	го			
10	усил	6	%	
12	ия	4	%	
14		4	300	
16		4	300	
18		4	300	
20		4	300	
22		4	300	
25		4	300	
28		4	300	
32		4	300	
36		4	300	
40		4	300	

Из таблицы видно, что при заданной нагрузке и заданном шаге 0мм рабочая арматура сетки S2 диаметром 10мм может быть установлена в количестве 6шт, 12мм в количестве 4шт, но этого не достаточно по заданному MIN проценту армирования. Начиная с 14мм шаг не более 300мм. Шаг подбирается с учетом конструктивных требований и заданного процента армирования. Из двух таблиц видно, что экономически выгодно ставить арматуру с шагом 300мм диаметром 14мм.