

ООО "ИнжПроектСтрой" тел./факс (342) 219-61-03, 219-63-14 www.geo-soft.ru info@geo-soft.ru

Руководство пользователя



GeoStab 5.2.4

Расчет устойчивости склонов и откосов

Дата редакции: 11.07.2016

ООО "ИнжПроектСтрой" оставляет за собой право на внесение изменений в данном документе без предварительного уведомления.

Никакая часть данного документа не может быть воспроизведена или передана в любой форме и любыми способами в каких-либо целях без письменного соглашения ООО "ИнжПроектСтрой"

© 2007 - 2016 ООО "ИнжПроектСтрой". С сохранением всех прав

Содержание

1	Введение	6
2	Теория	8
	2.1 Общие положения	8
	2.2 Гипотезы	9
	2.3 Обозначения	11
	2.4 Методы расчета	13
	2.4.1 Метод Феллениуса	13
	2.4.1.1 Общая формула метода	14
	2.4.1.2 Учет только веса	15
	2.4.1.3 Учет произвольных активных сил	15
	2.4.1.4 Учет анкеров и нагелей	15
	2.4.2 Метод касательных сил	16
	2.4.2.1 Общая формула метода	17
	2.4.2.2 Учет только веса	17
	2.4.2.3 Учет произвольных активных сил	18
	2.4.2.4 Учет анкеров и нагелей	18
	2.4.3 Метод Бишопа. (Simplified Bishop method)	18
	2.4.3.1 Общая формула метода	19
	2.4.3.2 Учет только веса	20
	2.4.3.3 Учет произвольных активных сил	21
	2.4.3.4 Учет анкеров и нагелей	21
	2.4.4 Метод Янбу. (Simplified Janby method)	21
	2.4.4.1 Общая формула метода	23
	2.4.4.2 Учет только веса	23
	2.4.4.3 Учет произвольных активных сил	23
	2.4.4.4 Учет анкеров и нагелей	23
	2.4.5 Метод Моргенштерна-Прайса	24
	2.4.6 Метод Шахунянца	26
	2.4.6.1 Особенности метода	27
	2.5 Учет действия грунтовых вод	27
	2.6 Учет сейсмических воздействий	28
	2.7 Нагели и анкеры	29
	2.8 Список литературы	30
3	Обзор программы	31
	3.1 Основное меню	32
	3.1.1 Настройки	33
	3.2 Панель инструментов	34
	3.3 Лента	34
	3.3.1 Исходные данные	35
	3.3.1.1 Геометрия	35
	3.3.1.2 Грунты	36
	3.3.1.3 Вода	36
	3.3.1.4 Сосредоточенные силы	37
	3.3.1.5 Распределённые нагрузки	37

	3.3.1.6 Ограждения	. 38
	3.3.1.7 Анкеры	. 38
	3.3.1.8 Нагели	. 39
	3.3.2 Анализ	. 39
	3.3.2.1 Задача	. 40
	3.3.2.2 Тип призмы	. 40
	3.3.2.3 Параметры расчёта	. 40
	3.3.2.4 Круглоцилиндрическая призма	. 41
	3.3.2.5 Произвольная призма	. 41
	3.3.2.6 Поиск	. 42
	3.3.2.7 Анализ	. 42
	3.3.2.8 Результаты перебора	. 43
	3.4 Редактор свойств	. 44
	3.5 Строка состояния	. 46
4	Базовые операции	47
•		47
	4.1 Управление проектами	. 47
	4.1.1 Начать новый проект	. 47
	4.1.2 Сохранить проект	. 47
	4.1.3 Загрузить существующий проект	. 48
	4.2 Работа с таблицами	. 48
	4.3 Геометрия	. 49
	4.3.1 Создание областей	. 49
	4.3.2 Удаление объектов геометрии	. 50
	4.3.3 Перемещение узловых точек	. 51
	4.3.4 Редактирование списка точек	. 51
	4.4 Определение свойств инженерно-геологических элементов (ИГЭ)	. 52
	4.4.1 Использование справочника	. 53
	4.4.2 Назначение полигонам характеристик ИГЭ	. 54
	4.5 Задание депрессионной кривой	. 55
	4.6 Задание нагрузок	. 56
	4.6.1 Задание сосредоточенных сил	. 56
	4.6.2 Задание распределённых нагрузок	. 58
	4.7 Задание ограждений	. 59
	4.8 Анкеры и нагели	. 61
	4.8.1 Задание и редактирование параметров анкера	. 61
	4.8.2 Создание группы анкеров	. 63
	4.8.3 Задание и редактирование параметров нагеля	. 64
	4.8.4 Создание группы нагелей	. 66
	4.9 Выполнение расчётов	. 67
	4.9.1 Настройка параметров расчета	. 67
	4.9.2 Расчёт с использованием круглоцилиндрических призм	. 70
	4.9.2.1 Одиночный расчет	. 71
	4.9.2.2 Перебор	. 72
	Быстрый перебор	. 72
	Настраиваемый перебор	. 73
	4.9.2.3 Оптимизационный поиск	. 75
	4.9.3 Расчет с использованием призм произвольной конфигурации	. 75
	4.9.3.1 Одиночный расчет	. 76

	4.9.3.2 Оптимизационный поиск	78
	4.10 Анализ результатов	79
	4.10.1 Формирование отчета	79
	4.10.2 Анализ призмы	79
	4.10.3 Список призм	82
5	Пример расчёта 1	84
	5.1 Новый проект	84
	5.2 Построение геометрии	84
	5.3 Физико механические свойства грунтов	86
	5.4 Задание нагрузок	87
	5.5 Задание анкеров	88
	5.6 Расчёт с использованием метода Феллениуса	89
	5.7 Отчёт	91
6	Пример расчета 2	92
	6.1 Новый проект	92
	6.2 Построение геометрии	93
	6.3 Физико механические свойства грунтов	94
	6.4 Задание депрессионной кривой	95
	6.5 Расчёт	95

Введение

Программа GeoStab предназначена для оценки устойчивости откосов и склонов в условиях сложного геологического строения грунтового массива. Программа позволяет проводить расчет коэффициента запаса устойчивости, а также определять оползневое давление.

Расчет коэффициента запаса устойчивости выполняется для призм с круглоцилиндрической поверхностью скольжения по методам:

- Феллениуса,
- касательных сил,
- Янбу,
- Бишопа,
- Моргенштерна-Прайса,
- Шахунянца.

Расчет коэффициента запаса устойчивости выполняется для призм с поверхностью скольжения в виде ломаной линии по методам:

- касательных сил,
- Янбу,
- Моргенштерна-Прайса,
- Шахунянца.

Оползневое давление рассчитывается по методу касательных сил и по методу Шахунянца.

Коэффициент устойчивости и оползневое давление определяются с учетом следующих факторов:

- внешние нагрузки (сосредототоченные, распределенные силы, сейсмичность),
- анкеры (преднатяжение и сцепление по корню),
- нагели (сцепление по боковой поверхности),
- грунтовые воды.

Возможности программы:

- Расчет коэффициента запаса устойчивости для заданной поверхности скольжения.
- Поиск опасной круглоцилиндрической поверхности скольжения (с минимальным коэффициентом устойчивости или с максимальной площадью среди всех призм с коэффициентом устойчивости меньшим заданного).

- Уточнение поверхности скольжения (оптимизация).
- Учет сложного геологического строения грунтового массива: непараллельное расположение слоев, включения в форме линз, выход геологических слоев на поверхность под углом.
- Задание неизвестных физико-механических характеристик грунтов по справочнику, согласно СП 22.13330.2011.
- Учет ограждающей конструкции.
- Построение геометрической модели при помощи встроенного САД-редактора
- Импортирование готовой геометрии из DXF файла.
- Сохранение результатов расчета в виде отчета в формате Word.

Программа сертифицирована на соответствие нормативным документам.

Теория

1

1. Общие положения

Основой оценки устойчивости массивов грунта является сопоставление их действительного расчетного напряженного состояния с предельно возможным. В основу инженерных методов оценки устойчивости сооружений положено понятие о *коэффициенте запаса устойчивости* [1], который в достаточно общем виде можно представить в виде:

$$K_{\rm v} = R/R_{\rm r}$$

где *R* – «обобщенное» **реактивное предельное сопротивление грунта** действию разрушающей нагрузки; *R*_д – реакция массива грунта на **действующую нагрузку**. Таким образом, *K*_y имеет определенный физический смысл и показывает, в какой мере использовано возможное предельное сопротивление грунта. Важно, что при этом сопоставляются только одинаковые по природе реактивные силы – предельные и действующие.

Кроме того, должно выполняться условие равновесия:

$$R_{\pi} - P = 0$$

где *P* — «обобщенная» активная сила, соответствующая рассматриваемому (действительному) состоянию грунтового массива.

Совместное решение уравнения физического понятия о коэффициенте запаса устойчивости и уравнения равновесия приводит к выражению для *K*_y в виде:

$$K_{\rm v} = R/P$$

Можно использовать и другой путь определения K_y , исходя из соотношений:

$$K_{\rm y} = rac{T_{
m np. peakt}}{T_{
m действ. peakt}}$$
 или $K_{\rm y} = rac{M_{
m np. peakt}}{M_{
m deйств. peakt}}$

где ^{*T*_{пр. реакт} и ^{*M*}_{пр. реакт} – сумма проекций или моментов всех реактивных сил в предельном состоянии; ^{*T*}_{действ. реакт} и ^{*M*}_{действ. реакт} – сумма проекций или моментов действующих реактивных сил. Условия равновесия, которые в этом случае можно представить в виде:}

 $T_{\rm d.p} = T_{\rm d.a}$ или $M_{\rm d.p} = M_{\rm d.a}$

Совместное решение уравнений приводит к выражениям для Ку в виде

$$K_{\rm y} = rac{T_{\rm n. p}}{T_{\rm d. a}}$$
 или $K_{\rm y} = rac{M_{\rm n. p}}{M_{\rm d. a}}$

В ряде случаев коэффициент запаса определяют из соотношения характеристик сопротивления грунтов сдвигу, при которых происходит разрушение оснований и откосов с фактически имеющимися значениями этих характеристик, т.е.

$K_{\rm y} = tg\varphi / tg\varphi_{\rm np} = c / c_{\rm np}$

где φ и c – действительные значения углов внутреннего трения и сцепления; φ_{np} и c_{np} – характеристики прочности, при которых в условиях действующих нагрузок грунт перейдет в предельное состояние. Таким образом, φ_{np} и c_{np} – это такие уменьшенные значения характеристик сопротивления грунта сдвигу, при которых в эксплуатационных условиях основание или сооружение потеряло бы устойчивость (т.е. $K_y = 1$).

Существуют предложения определять коэффициенты запаса устойчивости как

$$K_{\rm y} = rac{E_{
m ydepm}}{E_{
m cdbur}}$$
 или $K_{
m y} = rac{M_{
m ydepm}}{M_{
m cdbur}}$

т.е. отношение действующих в различных направлениях усилий или их моментов (удерживающих и сдвигающих). Следует обратить внимание, что определение коэффициента запаса по этим формулам может отличаться от предыдущих формул, так как ряд усилий в них учитывается различно. Например, вес грунта в случае немонотонной поверхности скольжения будет относиться в одной части к сдвигающим силам, в другой – к удерживающим. Становится очевидно, что применение последних формул не обосновано и может приводить к грубым ошибкам. Подразделять силы на сдвигающие и удерживающие не следует. Необходимо *использовать только разделение всех сил на активные и реактивные,* а последние в свою очередь на предельные и действующие [2].

Тем не менее, существуют методы, основанные на разделении сил на сдвигающие и удерживающие, например аналитический метод Шахунянца [1,2]. Стоит отметить, что данный метод нашел широкое распространение в железнодорожной отрасли и является рекомендуемым к применению, согласно действующих нормативных документов [3].

2. Гипотезы

Все расчетные методики основаны на применении теории предельного равновесия с учетом ряда допущений:

- используется гипотеза затвердевшего тела;
- рассматривается участок склона шириной 1 метр; условия его работы сохраняются для всего склона;
- принимается определенная форма поверхности скольжения;
- принимаются допущения о гидродинамических и сейсмических воздействиях.

При выполнении расчетов поверхность скольжения принимается в виде простейших форм - ломаная, дуга окружности и т.д. Для удобства и повышения точности расчета сползающий грунтовый блок (*призма сдвига*) разбивается вертикальными линиями на ряд отсеков (элементарных призм). Обычно отсеки принимаются такими (рис.1.), чтобы без потери точности в их пределах можно было поверхность принимать за плоскость, а состояние грунта, очертание склона, силовые воздействия практически однородными.



Рис.1. Призма сдвига

Все силы, действующие на отсек условно можно разделить на две группы. Первую группу формируют фактически приложенные **активные (внешние) силы** *P*, такие как вес, внешние распределенные и сосредоточенные нагрузки, сила реакции основания и т.д. Вторую группу формируют *реактивные силы* (силы сопротивления сдвигу) *R*, к которым можно отнести силы трения и сцепления грунта на поверхности скольжения отсека и силы сопротивления от удерживающих конструкций (анкеров и нагелей).

Согласно теории Мора-Кулона предельная величина силы сопротивления грунта на поверхности скольжения ^{*R*} определяется в виде:

$$R_i = S_i \tan(\varphi_i) + c_i l_i.$$

где

 S_i - нормальная реакция основания. В простейших случаях $S_i = N_i$, т.е. реакция основания по модулю равна нормальной проекции активных сил;

*c*_{*i*} – осредненное значение удельного сцепления грунта в пределах поверхности скольжения *i*-го отсека;

li – длина поверхности скольжения в пределах *i*-го отсека.

Предполагается, что для всех отсеков фактически достигаемая величина

$$R_i^{\Phi a \kappa \tau} = R_i / K_y$$

где ^{*K*_y} – это некоторый числовой коэффициент, который в ряде подходов и принято считать коэффициентом устойчивости. Снижение величины ^{*K*_y} менее единицы означает, что для выполнения уравнений равновесия фактическая величина сил сопротивления должна превысить максимально возможное значение, что физически невозможно. Данное состояние трактуется как состояние потери устойчивости.

Методики определения коэффициента устойчивости строятся на базе различных моделей поведения оползневого тела. Различие между методиками состоит в том, какие уравнения статики используются, учитываются или нет силы взаимодействия между отсеками, и каким образом определяется сила реакции основания в каждом отсеке.

Дополнительным этапом оценки устойчивости склонов является определение оползневого давления, т.е. усилий в зоне контакта соседних отсеков призмы сдвига. Анализ данной величины позволяет определять воздействие, передающееся от грунтовых масс на удерживающие конструкции, и назначать для этих конструкций места заложения. Рациональным местом заложения удерживающего сооружения по длине оползня полагается отсек, для которого оползневое давление минимально [4].

3. Обозначения



*К*_у – коэффициент запаса устойчивости;

G_i – вес *i*-го отсека;

 P_i – равнодействующая внешних активных сил *i*-го отсека. В простейшем случае если из активных сил присутствует только Вес отсека, то $P_i = G_i$;

*М*_{акт і} — суммарный момент внешних активных сил *i*-го отсека. В общем случае

 $M_{\text{акт }i} = \sum T_{ij}r_j$, где T_{ij} – это касательные проекции конкретных активных сил, принадлежащие i-му отсеку (второй индекс j отвечает за тип активной силы в отсеке, например: вес i-го отсека, сосредоточенные силы i-го отсека и т.д.); r_j – плечо конкретной активной силы, i-го отсека. В простейшем случае если из активных сил присутствует только Вес отсека, то $M_{\text{акт }i} = G_i r_0$, где r_0 – радиус поверхности скольжения;

 N_i — нормальная проекция к основанию *i*-го отсека от равнодействующей активных сил P_i . В простейшем случае если из активных сил присутствует только Вес отсека, то $N_i = G_i \cos \alpha_i$;

 T_i – касательная проекция к основанию *i*-го отсека от равнодействующей активных сил P_i . В простейшем случае если из активных сил присутствует только Вес отсека, то $T_i = G_i \sin \alpha_i$;

 S_i – нормальная реакция основания *i*-го отсека. В простейшем случае при отсутствии сил взаимодействия между отсеками и без учета анкеров и нагелей $S_i = N_i$;

Yi – осредненное значение удельного веса грунта *i*-го отсека;

ci – осредненное значение удельного сцепления грунта в пределах поверхности скольжения *i*-го отсека;

Ф^{*i*} – осредненное значение угла внутреннего трения грунта в пределах поверхности скольжения *i*-го отсека;

li – длина поверхности скольжения в пределах *i*-го отсека;

A_i – площадь *i*-го отсека;

α_i – угол наклона поверхности скольжения в пределах *i*-го отсека (положительное направление против часовой стрелки);

N_itgφ_i – модуль условной силы трения по основанию *i*-го отсека;

cili – модуль силы сцепления по основанию *i*-го отсека;

 R_i — касательная реакция основания *i*-го отсека. Это предельная величина силы сопротивления сдвигу грунта по поверхности скольжения *i*-го отсека без учета пассивных сил от анкеров, нагелей. В большинстве методов $R_i = N_i t g \varphi_i + c_i l_i$ — модуль условной силы трения и сцепления по основанию *i*-го отсека;

N_i^{арм} – нормальная проекция к основания *i*-го отсека от равнодействующих реактивных
 сил анкеров и нагелей;

T^{арм}_{*i*} – касательная проекция к основания *i*-го отсека от равнодействующих реактивных сил анкеров и нагелей;

 $M_{\text{реакт }i}$ – суммарный момент внешних реактивных сил *i*-го отсека. В общем случае он равен $M_{\text{реакт }i} = r_0 \cdot (S_i \tan \varphi_i + c_i l_i + T_i^{\text{арм}}).$

4. Методы расчета

В программе реализованы следующие методы определения коэффициента устойчивости:

- Метод Феллениуса
- Метод касательных сил
- Метод Бишопа
- Метод Янбу
- Метод Моргенштерна-Прайса
- Метод Шахунянца

Учёт	различных (факто	ров в	методах:
		T		

Метод	$\sum M_i = 0$	$\sum F_i = 0$	Нормальные усилия между отсеками	Касательные усилия между отсеками
Феллениуса	Да	Нет	Нет	Нет
Касательных сил	Нет	Да	Нет	Нет
Бишопа (simplified Bishop)	Да	Нет	Да	Нет
Янбу (simplified Janby)	Нет	Да	Да	Нет
Моргенштерна- Прайса	Да	Да	Да	Да
Шахунянца	Нет	Да	Дa	Нет

Метод Феллениуса

Этот метод достаточно подробно рассмотрен в литературе и часто применяется на практике. Этот метод используется для анализа призм только с круглоцилиндрической поверхностью скольжения.

Метод не предполагает взаимодействия между отсеками и обеспечивает выполнение суммарного уравнения моментов, а также уравнения равновесия в каждом отсеке в проекции на нормаль к основанию.



$\sum M_i = 0$	$\sum M_i = 0 \qquad \sum F_i = 0$		Касательные усилия между отсеками
Да	Нет	Нет	Нет

С учетом того, что суммарные моменты сил внешней нагрузки и сил сопротивления имеют разные знаки, уравнение моментов может быть записано в виде:

$$\sum M_{\text{акт }i} - \frac{\sum M_{\text{реакт }i}}{K_y} = 0,$$

где

 $\sum M_{\text{акт }i}$ – суммарный момент внешних активных сил;

Σ *M*_{реакт *i*} – суммарный момент сил сопротивления сдвигу;

*К*_у – коэффициент устойчивости, определяющий долю реализации сил сопротивления.

Общая формула метода

Таким образом, коэффициент устойчивости определяется из следующего соотношения:

$$K_{\mathcal{Y}} = \frac{\sum M_{\text{peakt } i}}{\sum M_{\text{akt } i}}$$
(1)

При вычислении сил сопротивления необходимо определить силу нормальной реакции основания *S_i* для каждого отсека. В рамках данного метода для вычисления *S_i* используется уравнение равновесия сил в проекции на нормаль к основанию.



Рис.2. Призма сдвига

Все внешние **активные силы** (вес грунта в отсеке, внешняя нагрузка и т.д.), действующие на *i*-й отсек, приводятся к равнодействующей P_i . Последняя раскладывается на составляющие: нормальную N_i и касательную T_i к плоскости основания отсека. В случае отсутствия армирующих элементов уравнение равновесия в проекции на нормаль к основанию принимает вид (рис.2):

$$S_i = N_i$$

Учет только веса

Если внешние силы включают в себя только вес грунта, то

$$N_i = G_i \cos \alpha_i$$
 $T_i = G_i \sin \alpha_i$

и коэффициент устойчивости определяется по формуле:

$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (G_i \cos \alpha_i \tan \varphi_i + c_i l_i)}{\sum_{i=1}^{n} G_i \sin \alpha_i}$$

Учет произвольных активных сил

Если внешние силы включают в себя кроме веса грунта произвольные активные силы (сосредоточенные, распределенные, сейсмические и т.д.), то коэффициент устойчивости определяется по формуле:

$$K_{y} = \frac{r_{0} \sum_{i=1}^{n} (N_{i} \tan \varphi_{i} + c_{i} l_{i})}{\sum_{i=1}^{n} \sum_{i=1}^{k} (T_{ii} r_{i})}$$

где

*r*₀ – радиус круглоцилиндрической поверхности скольжения;

r_j – расстояние от точки приложения касательной проекции силы T_{ij} до центра круглоцилиндрической поверхности скольжения.

Учет анкеров и нагелей

Учет влияния удерживающих конструкций (анкеров, нагелей и т.д.) на процесс обрушения достигается введением в рассмотрение дополнительных сил сопротивления, действующих на призму сдвига, максимально возможную величину которых обозначим через P_i^{apm} . Как и с активными силами P_i^{apm} раскладывают на нормальные N_i^{apm} и касательные T_i^{apm} проекции к

основанию отсека. Так как в общем случае данные усилия направлены произвольно, то уравнение равновесия в проекции на нормаль к основанию принимает вид:

$$S_i = N_i + \frac{N_i^{\text{apm}}}{K_y}$$

То есть нормальная реакция основания отсека S_i определяется не только нормальной проекцией равнодействующей активных сил N_i , но и нормальной реакцией от удерживающих сооружений (анкеров, нагелей) N_i^{apm} . Необходимость деления N_i^{apm} на коэффициент устойчивости K_y вытекает из его определения. Коэффициент устойчивости определяет долю реализации сил сопротивления, а реакция N_i^{apm} также является силой сопротивления.

Таким образом, момент сил сопротивления становится зависящим от *K*_y, и соотношение (1) записывается в форме:

$$K_{y} = \frac{\sum M_{\text{peakr}}(K_{y})}{\sum M_{\text{akr}}}.$$
(2)

Выражение (2) есть нелинейное алгебраическое уравнение относительно ^{*K*}_y, решение которого можно получить итерационными методами.

После соответствующих подстановок в выражение (2) получим более подробную форму записи:

$$K_{y} = \frac{r_{0} \sum_{i=1}^{n} \left(\left(N_{i} + \frac{N_{i}^{\text{apm}}}{K_{y}} \right) \tan \varphi_{i} + c_{i} l_{i} + \frac{T_{i}^{\text{apm}}}{K_{y}} \right)}{\sum_{i=1}^{n} \sum_{j=1}^{k} (T_{ij} r_{j})}$$
(3)

Метод касательных сил

Метод целесообразно использовать при определении коэффициента устойчивости массива грунта, сползающего по фиксированной плоской поверхности скольжения. В противном случае метод нельзя считать математически строгим, т.к. складываются разнонаправленные силы [1].

Метод не предполагает взаимодействия между отсеками и обеспечивает выполнение суммарного уравнения равновесия в проекции на направление скольжения, а также уравнения равновесия в каждом отсеке в проекции на нормаль к основанию.



$\sum M_i = 0$	$\sum F_i = 0$	Нормальные усилия между отсеками	Касательные усилия между отсеками
Нет	Да	Нет	Нет

Суммарное уравнение равновесия в проекции на касательное направление записывается в виде:

$$\sum T_i - \frac{\sum R_i}{K_y} = 0$$

где

 T_i - касательная проекция P_i к основанию *i*-го отсека;

Ri - предельная величина силы сопротивления сдвигу грунта по поверхности скольжения *i*-го отсека.

Общая формула метода

В результате коэффициент устойчивости определяется из следующего соотношения:

$$K_{y} = \frac{\sum R_{i}}{\sum T_{i}}.$$
(4)

Учет только веса

После соответствующих подстановок получим конечную формулу без учета пассивных сил удерживающих конструкций (анкеров, нагелей):

$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (G_{i} \cos \alpha_{i} \tan \varphi_{i} + c_{i} l_{i})}{\sum_{i=1}^{n} G_{i} \sin \alpha_{i}}$$

Учет произвольных активных сил

Если внешние силы включают в себя кроме веса грунта произвольные активные силы (сосредоточенные, распределенные, сейсмические и т.д.), то коэффициент устойчивости определяется по формуле:

$$K_{\mathcal{Y}} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (N_i \tan \varphi_i + c_i l_i)}{\sum_{i=1}^{n} T_i}$$

Учет анкеров и нагелей

Как и в случае использования метода Феллениуса для определения нормальной реакции основания S_i используется уравнение равновесия сил в проекции на нормаль к основанию отсека:

$$S_i = N_i + \frac{N_i^{\text{арм}}}{K_y}$$

Таким образом, силы сопротивления становится зависящими от ^{*K*}_y, и соотношение (4) записывается в форме:

$$K_{y} = \frac{\sum R_{i}(K_{y})}{\sum T_{i}}.$$
(5)

Выражение (5) есть нелинейное алгебраическое уравнение относительно ^{Ку}, решение которого можно получить итерационными методами.

После соответствующих подстановок в выражение (5) получим более подробную форму записи:

$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} \left(\left(N_{i} + \frac{N_{i}^{\text{apm}}}{K_{y}} \right) tg\varphi_{i} + c_{i}l_{i} + \frac{T_{i}^{\text{apm}}}{K_{y}} \right)}{\sum_{i=1}^{n} T_{i}}$$
(6)

Стоит отметить, что в случае использования круглоцилиндрической поверхности скольжения, вертикальности равнодействующих внешних сил в отсеках и отсутствия армирующих элементов метод Феллениуса и метод касательных сил приводят к идентичным соотношениям для вычисления коэффициента устойчивости.

Метод Бишопа. (Simplified Bishop method)

Как правило, метод используется для анализа призм с круглоцилиндрической поверхностью скольжения.

Метод требует выполнения суммарного уравнения моментов, а также уравнения равновесия в каждом отсеке в проекции на вертикаль.



$\sum M_i = 0$	$\sum F_i = 0$	Нормальные усилия между отсеками	Касательные усилия между отсеками
Да	Нет	Да	Нет

С учетом того, что суммарные моменты сил внешней нагрузки и сил сопротивления имеют разные знаки, уравнение моментов может быть записано в виде:

$$\sum M_{\rm akt} - \frac{\sum M_{\rm peakt}}{K_y} = 0,$$

где

Σ M_{акт} – суммарный момент равнодействующих активных сил;

∑ *М*_{реакт} – суммарный момент сил сопротивления сдвигу;

*K*_y – коэффициент устойчивости, определяющий долю реализации сил сопротивления.

Общая формула метода

Таким образом, коэффициент устойчивости определяется из следующего соотношения:

$$K_{\mathcal{Y}} = \frac{\sum M_{\text{peakt}}}{\sum M_{\text{akt}}}.$$
(7)

Нормальные реакции основания в отсеках определяются из условий выполнения уравнения равновесия в каждом отсеке в проекции на вертикальную ось *Y*.

Все внешние силы, действующие на *i*-й отсек, приводятся к равнодействующей P_i . Последняя раскладывается на горизонтальную P_{xi} и вертикальную P_{yi} составляющие.



Рис.3. Призма сдвига

В случае отсутствия армирующих элементов уравнение равновесия *i*-го отсека в проекции на вертикаль принимает вид (рис.3):

$$S_i \cos(\alpha_i) - P_{yi} + \frac{S_i \tan(\varphi_i) + c_i l_i}{K_y} \sin(\alpha_i) = 0$$

откуда

$$S_i = S_i (K_y) = \frac{\frac{P_{yi}}{\cos(\alpha_i)} - \frac{C_i l_i}{K_y} \tan(\alpha_i)}{1 + \frac{\tan(\varphi_i) \tan(\alpha_i)}{K_y}}$$

С учетом влияния армирующих элементов (при устройстве анкеров и нагелей)

$$S_i \cos(\alpha_i) - P_{yi} - \frac{P_{yi}^{apM}}{K_y} + \frac{S_i \tan(\varphi_i) + c_i l_i}{K_y} \sin(\alpha_i) = 0$$
$$S_i = S_i (K_y) = \frac{\frac{P_{yi} + \frac{P_{yi}^{apM}}{K_y}}{\cos(\alpha_i)} - \frac{c_i l_i}{K_y} \tan(\alpha_i)}{1 + \frac{\tan(\varphi_i) \tan(\alpha_i)}{K_y}}$$

Следует отметить, что S_i и, как следствие, силы сопротивления являются величинами, зависящими от K_y . Следовательно, выражение (7) принимает вид:

$$K_{y} = \frac{\sum M_{\text{peakt}}(K_{y})}{\sum M_{\text{akt}}}$$

В результате мы получаем нелинейную алгебраическую задачу относительно K_y , решение которой выполняется с помощью итерационных методов.

Учет только веса

$$S_{i} = S_{i}(K_{y}) = \frac{\frac{P_{yi}}{\cos(\alpha_{i})} - \frac{C_{i}l_{i}}{K_{y}}\tan(\alpha_{i})}{1 + \frac{\tan(\varphi_{i})\tan(\alpha_{i})}{K_{y}}}$$
$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (S_{i}(K_{y}) \cdot tg\varphi_{i} + c_{i}l_{i})}{\sum_{i=1}^{n} G_{i}\sin\alpha_{i}}$$

Учет произвольных активных сил

$$S_i = S_i(K_y) = \frac{\frac{P_{yi}}{\cos(\alpha_i)} - \frac{c_i l_i}{K_y} \tan(\alpha_i)}{1 + \frac{\tan(\varphi_i)\tan(\alpha_i)}{K_y}}$$
$$K_y = \frac{r_0 \sum_{i=1}^n (S_i(K_y) \cdot tg\varphi_i + c_i l_i)}{\sum_{i=1}^n \sum_{j=1}^k (P_{ij}h_j)}.$$

где

*P*_{*ij*} – модули активных сил, принадлежащих *i*–му отсеку;

 h_i – плечо активной силы P_{ij} .

Учет анкеров и нагелей

$$S_{i} = \frac{\frac{P_{yi} + \frac{P_{yi}^{apm}}{K_{y}}}{\cos(\alpha_{i})} - \frac{c_{i}l_{i}}{K_{y}}\tan(\alpha_{i})}{\left(1 + \frac{\tan(\varphi_{i})}{K_{y}}\tan(\alpha_{i})\right)}$$
$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (S_{i}(K_{y})tg\varphi_{i} + c_{i}l_{i}) + \sum_{i=1}^{n} \left(\frac{P_{i}^{apm}}{K_{y}}h_{i}^{apm}\right)}{\sum_{i=1}^{n} \sum_{j=1}^{k} (P_{ij}h_{j})}$$

где

 P_i^{apm} – модуль силы от удерживающей конструкции;

 $h_i^{\text{арм}}$ — плечо силы $P_i^{\text{арм}}$.

Метод Бишопа предполагает возможность определения сил взаимодействия между отсеками, полагая, что эти усилия строго горизонтальны. Все приведенные ранее соотношения останутся без изменений, так как

- горизонтальные силы взаимодействия между отсеками не вносят вклад в уравнения равновесия в отсеках в проекции на вертикаль;
- силы в соседних отсеках разнонаправлены и равны по величине, следовательно, их суммарный момент равен нулю.

Силы взаимодействия между отсеками определяются из условия выполнения для каждого отсека уравнения моментов и условия равенства нулю данной силы на границе призмы.

Метод Янбу. (Simplified Janby method)

Метод требует выполнения суммарного уравнения равновесия в проекции на горизонтальную ось, а также уравнения равновесия в каждом отсеке в проекции на вертикаль.



$\sum M_i = 0$	$\sum F_i = 0$	Нормальные усилия между отсеками	Касательные усилия между отсеками
Нет	Да	Да	Нет

Все внешние силы, действующие на *i*-й отсек, приводятся к равнодействующей P_i . Последняя раскладывается на горизонтальную P_{xi} и вертикальную P_{yi} составляющие.

Общее уравнение равновесия в проекции на горизонтальную ось *X* примет вид:

$$\sum P_{xi} + \sum S_i \sin(\alpha_i) - \frac{\sum R_i}{K_y} \cos(\alpha_i) = 0$$
(8)

где

*S*_{*i*} – сила нормальной реакции основания в *i*-м отсеке;

 $R_i = S_i \tan(\varphi_i) + c_i l_i$ – максимальное значение силы сопротивления сдвигу;

*а*_{*i*} – угол наклона основания отсека.

Как и в методе Бишопа, сила нормальной реакции основания определяется из условия выполнения в каждом отсеке уравнения равновесия в проекции на вертикаль.

В случае отсутствия армирующих элементов получаем:

$$S_i = S_i(K_y) = \frac{\frac{P_{yi}}{\cos(\alpha_i)} - \frac{c_i l_i}{K_y} \tan(\alpha_i)}{1 + \frac{\tan(\varphi_i) \tan(\alpha_i)}{K_y}}$$

С учетом влияния армирующих элементов (при устройстве анкеров и нагелей)

(GEOSOFT

$$S_i = S_i (K_y) = \frac{\frac{P_{yi} + \frac{P_{yi}^{apm}}{K_y}}{\cos(\alpha_i)} - \frac{c_i l_i}{K_y} \tan(\alpha_i)}{1 + \frac{\tan(\varphi_i) \tan(\alpha_i)}{K_y}}$$

Общая формула метода

Таким образом, силы S_i и R_i становятся зависящими от K_y , и уравнение (8) может быть записано в виде:

$$K_{y} = \frac{\sum R_{i}(K_{y})\cos(\alpha_{i})}{\sum P_{xi} + \sum S_{i}(K_{y}) \cdot \sin(\alpha_{i})}$$

В результате мы получаем нелинейную алгебраическую задачу относительно K_y , решение которой выполняется с помощью итерационных методов.

Учет только веса

$$S_{i} = S_{i}(K_{y}) = \frac{\frac{P_{yi}}{\cos(\alpha_{i})} - \frac{c_{i}l_{i}}{K_{y}}\tan(\alpha_{i})}{1 + \frac{\tan(\varphi_{i})\tan(\alpha_{i})}{K_{y}}}$$
$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (S_{i}(K_{y}) \cdot \tan(\varphi_{i}) + c_{i}l_{i})\cos(\alpha_{i})}{\sum_{i=1}^{n} S_{i}(K_{y}) \cdot \sin(\alpha_{i})}$$

Учет произвольных активных сил

$$S_{i} = S_{i}(K_{y}) = \frac{\frac{P_{yi}}{\cos(\alpha_{i})} - \frac{c_{i}l_{i}}{K_{y}}\tan(\alpha_{i})}{1 + \frac{\tan(\varphi_{i})\tan(\alpha_{i})}{K_{y}}}$$
$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (S_{i}(K_{y}) \cdot \tan(\varphi_{i}) + c_{i}l_{i})\cos(\alpha_{i})}{\sum_{i=1}^{n} P_{xi} + \sum_{i=1}^{n} S_{i}(K_{y}) \cdot \sin(\alpha_{i})}$$

Учет анкеров и нагелей

$$S_{i} = S_{i}(K_{y}) = \frac{\frac{P_{yi} + \frac{P_{yi}^{apm}}{K_{y}}}{\cos(\alpha_{i})} - \frac{c_{i}l_{i}}{K_{y}}\tan(\alpha_{i})}{1 + \frac{\tan(\varphi_{i})\tan(\alpha_{i})}{K_{y}}}$$
$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} \left(S_{i}(K_{y}) \cdot \tan(\varphi_{i}) + c_{i}l_{i} + \frac{P_{xi}^{apm}}{K_{y}}\right)\cos(\alpha_{i})}{\sum_{i=1}^{n} P_{xi} + \sum_{i=1}^{n} S_{i}(K_{y}) \cdot \sin(\alpha_{i})}$$

Метод Янбу предполагает возможность определения сил взаимодействия между отсеками, полагая, что эти усилия строго горизонтальны. Все приведенные ранее соотношения останутся без изменений, так как

• горизонтальные силы взаимодействия между отсеками не вносят вклад в уравнения равновесия в отсеках в проекции на вертикаль;

 силы в соседних отсеках разнонаправлены и равны по величине, следовательно, их суммарный вклад в общее уравнение равновесия в проекции на горизонталь равен нулю.

Силы взаимодействия между отсеками определяются из условия выполнения для каждого отсека уравнения равновесия в проекции на горизонтальную ось и условия равенства нулю данной силы на границе призмы.

Метод Моргенштерна-Прайса

Метод требует выполнения для каждого отсека

- уравнения равновесия в проекциях на нормальное и касательное к основанию направления;
- уравнения моментов относительно точки центра основания отсека.

Таким образом, для каждого отсека и соответственно для всей призмы сдвига обеспечивается выполнение всех уравнений статики.



$\sum M_i = 0$	$\sum F_i = 0$	Нормальные усилия между отсеками	Касательные усилия между отсеками
Дa	Да	Да	Да

Метод предполагает наличие как горизонтальных E_i , так и вертикальных X_i (рис.4) составляющих сил взаимодействия между отсеками. Предполагается, что X_i связаны с E_i следующим соотношением:

$$X_i = E_i \lambda f(x_i). \tag{9}$$

Где f(x) – некоторая функция, λ – числовой коэффициент. В качестве функции f(x) может выступать константа, полуволна синуса, трапецивидная функция и т.д.





Для каждого отсека искомое решение должно удовлетворять следующим уравнениям (рис.4):

уравнению равновесия в проекции на нормаль к основанию отсека:

$$N_i + P_{N_i} + (X_i - X_{i+1})\cos(\alpha_i) - (E_i - E_{i+1})\sin(\alpha_i) = 0$$
(10)

уравнению равновесия в проекции на направление касательное к основанию отсека:

$$\frac{(N_i \tan(\varphi_i) + cl_i)}{K_y} + P_{T_i} + (E_i - E_{i+1})\cos(\alpha_i) + (X_i - X_{i+1})\sin(\alpha_i) = 0,$$
(11)

уравнению моментов относительно точки центра основания отсека:

$$M_{P_i} - E_i \left(z_i - \frac{b_i}{2} \sin(\alpha_i) \right) + E_{i+1} \left(z_{i+1} + \frac{b_i}{2} \sin(\alpha_i) \right) - X_i \frac{b_i}{2} - X_{i+1} \frac{b_i}{2} = 0.$$
(12)

где P_{N_i} и P_{T_i} – нормальная и касательная к основанию отсека составляющие равнодействующей внешних активных сил P_i , M_{P_i} – момент равнодействующей внешних сил P_i относительно точки M, Z_i – расстояния от основания отсека до точки приложения силы межотсечного взаимодействия, b_i – ширина отсека, α_i – угол наклона основания отсека, l_i – длина основания отсека, c и φ – сцепление и угол внутреннего трения грунта, K_y – коэффициент устойчивости.

Неизвестными величинами в соотношениях (9) – (12) выступают X_i , E_i , N_i , z_i , λ и K_y . В случае использования n отсеков общее количество неизвестных составляет 4n - 1, так как в состоянии равновесия $X_1 = 0$, $E_1 = 0$, $X_{n+1} = 0$, $E_{n+1} = 0$, и, следовательно, в соотношениях также не фигурируют z_1 и z_{n+1} . Соотношения (9) – (12) образуют замкнутую систему из 4n - 1 уравнения, что позволяет определить все неизвестные величины. Алгебраическая система (9) – (12) нелинейна, и для ее решения используются итерационные методики.

Метод Шахунянца

Метод имеет широкое применение при расчете призм произвольной конфигурации.

В этом методе для каждого отсека учитывается воздействие на него соседних элементов, что позволяет более строго соблюсти законы строительной механики. В общем случае Шахунянц предполагает, что указанные силы на контакте элементов направлены под некоторыми углами к горизонтали. В упрощенном варианте эти силы считаются горизонтальными.



$\sum M_i = 0$	$\sum F_i = 0$	Нормальные усилия между отсеками	Касательные усилия между отсеками
Нет	Да	Да	Нет*

Все силы, действующие на элемент, приводятся к равнодействующей, которая раскладывается на нормальную P_{N_i} и касательную P_{Q_i} к основанию отсека составляющие. В данном методе учитывается характер влияния касательной составляющей на процесс обрушения, она может выступать в роли сдвигающей ($P_{Q_i} = P_{Q_i-c_{\mathcal{A}}}$) или удерживающей силы ($P_{Q_i} = P_{Q_i-y_{\mathcal{A}}}$). Под коэффициентом устойчивости K_y понимают величину, определяющую, во сколько раз необходимо увеличить касательные проекции внешних активных сдвигающих усилий $P_{Q_i-c_{\mathcal{A}}}$, чтобы при полностью реализованных силах сопротивления сдвигу выполнялись условия равновесия. Иными словами, в рассматриваемых уравнениях статики все $P_{Q_i-c_{\mathcal{A}}}$ умножаются на K_y .

Соотношения метода Шахунянца строятся из условия выполнения в каждом отсеке уравнения равновесия в проекциях на касательное и нормальное к основанию направления.

Формула определения коэффициента устойчивости в предположении горизонтальности сил взаимодействия между отсеками принимает вид:

$$K_{y} = \frac{\sum_{i=1}^{n} (N_{i} \tan(\varphi_{i}) + c_{i}l_{i} + P_{Q_{i}-yd})\lambda_{i}}{\sum_{i=1}^{n} P_{Q_{i}-cd}\lambda_{i}}$$
$$\lambda_{i} = \frac{\cos(\varphi_{i})}{\cos(\alpha_{i} - \varphi_{i})}$$

 α_i — угол наклона поверхности скольжения в отсеке, φ_i — угол внутреннего трения грунта, ci — коэффициент сцепления материала в пределах отсека; li — длина подошвы отсека; $N_i = P_{N_i}$ — нормальная составляющая равнодействующей внешних сил.

Особенности метода

Касательная проекция внешних активных сдвигающих сил умножается на K_y , следовательно, и касательная составляющая веса тела тоже умножается на K_y в отсеках, где вес является сдвигающей силой. Это приводит к тому, что вес тела учитывается уже как сила, с углом наклона к вертикали. Это можно заметить при построении многоугольников сил.

Активные силы разделяются на сдвигающие и удерживающие, но такое разделение «не обосновано и может приводить к грубым ошибкам» [2].

5. Учет действия грунтовых вод

Наличие грунтовых вод может приводить к существенному снижению коэффициента устойчивости откосов. Полагается, что уровень вод определяется положением депрессионной кривой (рис. 5), как правило имеющей уклон в сторону свободной поверхности. Грунты, лежащие ниже депрессионной кривой, считаются обводненными.

Влияние грунтовых вод на устойчивость откосов проявляется различными путями. К важным факторам следует отнести изменение физико-механических характеристик грунта, взвешивающее действие воды, воздействие фильтрационного потока.



Рис. 5. Депрессионная кривая

Изменение физико-механических характеристик грунта. Насыщая грунты, вода изменяет их характеристики, как правило снижая их сопротивление сдвигу. При оценке устойчивости склона для областей поверхности скольжения, лежащих ниже депрессионной кривой, используются величины удельного сцепления при замачивании и угла внутреннего трения грунта при замачивании.

Взвешивающее действие воды. Оказывая взвешивающее действие на грунтовый скелет, вода уменьшает гравитационные силы. При этом снижается нормальное напряжение в плоскости сдвига, что приводит к снижению внутреннего трения. Для учета этого эффекта при определении веса части оползневого отсека, лежащей ниже уровня депрессионной кривой, используется *удельный вес грунта с учетом взвешивания* $\gamma_B = \gamma_{sat} - \gamma_w$, где γ_{sat} - удельный вес грунта с учетом полного водонасыщения, γ_w - удельный вес воды.

Воздействие фильтрационного потока. В случае движения грунтовых вод затопленная часть грунта испытывает действие гидродинамического давления. Учет данного воздействия состоит в приложении в каждом отсеке, частично или полностью лежащем ниже депрессионной кривой, дополнительного усилия - *гидродинамической силы*. Величина гидродинамической силы для отсека равна

$$j_i = S_{Wi} \gamma_w i_i$$

где S_{Wi} - объем водонасыщенного грунта в пределх элемента, $i_i = sin(\beta_i)$ - гидродинамический градиент, β_i - угол наклона депрессионной кривой на рассматриваемом участке. Угол наклона результирующей гидродинамической силы принимается равным β_i точка приложения - точка центра подошвы отсека. Результирующая гидродинамической силы проектируется на нормаль и касательное направление к подошве и суммируется с нормальными и касательными усилиями в отсеке.

6. Учет сейсмических воздействий

Учет сейсмического воздействия осуществляется добавлением к расчетным усилиям в каждом отсеке так называемой сейсмической силы Q_{ci} . Сейсмическая сила Q_{ci} определяется как доля от веса *грунта и воды* G_i в пределах отсека:

$$Q_{ci} = \mu G_{i}$$

где μ – коэффициент динамической сейсмичности, значения которого рекомендуется при

расчете естественных склонов принимать по табл. 1.

При расчете искусственных откосов (насыпи дорог, плотины т.д.) значения коэффициента из табл. 1 увеличивается в 1,5 раза.

балльность района	1-6	7	8	9	10	11	12
μ	0.00	0.025	0.05	0.1	0.25	0.50	>0.75

Таблица 1. Коэффициент динамической сейсмичности µ

Примечание

Вес затопленной части отсека определяется по формуле $G_{Wi}=S_{Wi}\gamma_{sat}$, где γ_{sat} - удельный вес грунта для случая полного водонасыщения.

Направление силы Q_{ci} считаем наиболее неблагоприятным. В связи с этим принимается, что сейсмические силы в каждом отсеке оползневого блока приложены в центральной точке основания отсека и направлены параллельно основанию в направлении свободной поверхности.

7. Нагели и анкеры

Нагели

Учет влияния нагелей при вычислении коэффициента устойчивости состоит в приложении дополнительного усилия F_{μ} в точке пересечения нагеля с поверхностью скольжения (рис. 6).



Рис. 6. Учет влияния нагелей и анкеров

Направление усилия определяется таким образом, что оно параллельно оси нагеля и всегда *является удерживающим*, т.е. противодействует оползневому смещению призмы.

Предельная величина усилия определяется по формуле

$$F = \pi DLc$$
,

где *D* - диаметр нагеля, *L* - длина части нагеля за пределами призмы сдвига, *c* - сцепление по боковой поверхности нагеля. В случае, когда нагель полностью находится в пределах призмы сдвига удерживающее усилие отсутствует.

Анкеры

Предполагается, что анкер может использоваться в одном из двух режимах:

- режиме преднатяжения;
- режиме сопротивления по корню.

Режим преднатяжения целесообразно использовать в предварительных расчетах, когда не установлена геометрия поверхности скольжения опасной призмы сдвига. К призме сдвига в точке устья анкера прикладывается усилие предварительного натяжения $F_a^{\ a}$, действующее в направлении от свободной поверхности к корню анкера.

Примечание

В случае нахождения устья анкера вне области призмы сдвига влияние усилия на оползневый процесс отсутствует.

В режиме сопротивления по корню в точке пересечения оси анкера с поверхностью скольжения прикладывается усилие F_a^n . Данное усилие параллельно оси анкера и всегда *является удерживающим.* Величина F_a^n определяется аналогично рассмотренному ранее для нагелей усилию F_u .

8. Список литературы

- Рекомендации по выбору методов расчета коэффициента устойчивости склона и оползневого давления, М, 1986 г.
- П. Л. Иванов «Грунты и основания гидротехнических сооружений», М. «Высшая школа, 1985 г.
- 3) СП 119.13330.2012 Железные дороги колеи 1520 мм
- 4) Шахунянц Г.М. Железнодорожный путь. 1963



Обзор программы

Окно программы выглядит следующим образом:



Окно программы состоит из следующих элементов:

- Главное меню,
- Панель инструментов,
- <u>Лента</u>,
- Редактор свойств,
- Строка состояния,
- Графическое поле используется для отображения расчётной схемы.

1. Основное меню

Главное меню выглядит следующим образом:



🗋 Новый проек	m создаёт новый пустой проект (сочетание клавиш Ctrl + N).
🖻 Открыть	открывает диалоговое окно выбора ранее созданного проекта, для продолжения работы над ним (сочетание клавиш Ctrl + O).
Загружать последний пр	активация данного пункта приводит к автоматической загрузке последнего открытого проекта при старте программы.
🖬 Сохранить	сохраняет текущий проект (сочетание клавиш Ctrl + S).
Сохранить к	ак открывает диалоговое окно сохранения текущего проекта под новым именем.
🗃 Импорт из Е	позволяет импортировать геометрию из файлов формата DXF. Это удобно, если у Вас подготовлен чертеж в сторонних программах, например в AutoCAD.
👿 Отчёт	создает отчет в формате MS Word и выводит его на экран.
🖗 Настройки	открывает окно настроек программы.
Справка	Содержит меню второго уровня с доп. пунктами.
Справка	показывает справку по программе (быстрый вызов - F1).
О программе	показывает пользователю информацию о версии программы и контактные данные разработчика.
🗐 Выход	Закрывает окно программы.

Настройки

Настройки изображения	×
Изображение Сетка Отчёт	
Геометрия	
🗸 узлы	полигоны
номера узлов	помера полигонов
🗸 линии 🔍	депрессионная кривая
помера линий	V номера узлов депр. кривой
🗸 ограждения 🗸	точки произвольной призмы
📝 номера ограждений	помера точек пр. призмы
🔽 свободная поверхность 👿	список грунтов
Нагрузки	
Сосредоточенные нагрузки	распределенные нагрузки
номер	номер
🚺 значение	📝 значение
Анкеры и нагели	
🔽 анкеры	✓ нагели
🚺 номера анкеров	V номера нагелей
📝 свободная длина анкера	📝 длина нагеля
Дискретизация модели	
🔲 дискретизация расчетной обл	асти
Включить все	
ОК	Отмена Применить

Вкладка "Изображение" позволяет управлять отображением объектов в графическом поле. Настройки изображения индивидуальны для режимов <u>"Исходные данные"</u> и <u>"Анализ"</u>

lастройки изображени	ія	3
Изображение Сетка	Отчёт	
Настройки сетки		
🔽 Адаптивная сетка	i	
Шаг сетки по Х, м	0,50	
Шаг сетки по Ү, м	0,50	
		_

Вкладка "Сетка". Координатная сетка позволяет задавать координаты объектов кратным заданым. Для задания координатной сетки нужно выбрать шаг по оси X и шаг по оси Y. Также можно выбрать адаптивную сетку - тогда шаги по осям будут выбираться автоматически и будут всегда равны шагам, показанных на линейках.



Вкладка "Отчёт" позволяет управлять тем, какая информация будет выведена в отчёте MicrosoftWord.

2. Панель инструментов



Панель инструментов содержит часто упротребляемые команды:

	Новый проект	создать новый пустой проект (сочетание клавиш Ctrl + N).
P	Открыть	открывает диалоговое окно выбора ранее созданного проекта, для продолжения работы над ним (сочетание клавиш Ctrl + O).
1	Сохранить	сохраняет текущий проект (сочетание клавиш Ctrl + S)
M	Сохранить как…	открывает диалоговое окно сохранения текущего проекта под новым именем
5	Отменить	отменить последнюю операцию модификации модели
Ş	Настройки	открывает окно настроек программы. См. описание Главное меню - Меню Сервис - <u>Настройки</u>

3. Лента

Интерфейс программы основан на "ленточном" представлении команд, подобно последним версиям программ Mictosoft Office, AutoCAD и т.д. ЛЕНТА расположена в верхней части окна программы, которая обеспечивает доступ к основным функциям программы вместо традиционного меню и панелей инструментов.

ſ	GeoStab 5.2											J	
Исходные данные Анализ										(7			
	Область	Ж Удалить	Грунты	УГВ	↓ Ф Сила	С Нагрузка	Ограждение	Группа	×	Группа	▲		
	. Геометрия 🖻	Удаление	Грунты	Вода 🖻	Силы 🖻	Нагрузки 🖻	Ограждение 🖻	анкеров Анкеры	- Fa	Нагелеи	R		

ЛЕНТА содержит в себе несколько ВКЛАДОК, например, <u>Исходные_данные</u>, <u>Анализ</u>. ВКЛАДКИ содержат в себе несколько ГРУПП. Команды в группах разделены на групповые и одиночные. К большинству команд при наведении курсора мыши появляется всплывающая контестная справка.

Например, на ВКЛАДКЕ <u>Исходные данные</u> первая ГРУППА называется <u>Геометрия</u> и при удерживании курсора мыши над командой создания области появляется следующая подсказка.



Дополнительные функции, относящиеся к ГРУППЕ доступны из диалоговых окон, которые появляются при нажатии на кнопку 🖾. Например, для Геометрии после нажатия на эту кнопку появляется диалоговое окно "Таблица точек" с координатами точек в текущем проекте.

Точки 🔛											
№ X, M Y, M											
1	0,00	0,00									
2	0,00	7,00									
3	0,00	13,00									
4	13,00	13,00									
5	17,00	7,00									
6	25,00	7,00	Ē								
7	25,00	0,00									
8	0,00	10,00									
► 10	15,00	10,00	Ξ								
			-								

Исходные данные



На вкладке представлены группы кнопок:

Геометрия



- Геометрия: позволяет создавать области и перемещать точки.

Группа включает в себя следующие инструменты:

📡 - перейти в режим создания областей при помощи мыши,

🖌 - перейти в режим перемещения точек при помощи мыши.

Кнопка дополнительных свойств



позволяет отобразить таблицу точек:

		×		
	N₽	Х, м	Ү, м	^
	1	0,00	0,00	
	2	0,00	7,00	
	3	0,00	13,00	
	4	13,00	13,00	
	5	17,00	7,00	
	6	25,00	7,00	
	7	25,00	0,00	
	8	0,00	10,00	
Þ	10	15,00	10,00	Ξ

Подробнее о работе с геометрией можно прочитать в соответствующем разделе.

Грунты

Грунты	

поны – *Грунты:* позволяет задавать ИГЭ.

Кнопка 🗎 позволяет отобразить таблицу грунтов:

И⊦	женерно	-геологические элементы	N									8
•	🛊 🔀 🔀 ГИзненение сдвиговых характериктик при заначивании											
	№ИГЭ	Э Наименование ^ү , кН/м ³ с, кПа ^Ф , ү		γsat, csat, ĸH/м³ кПа		фsat, град	Â	🖛 Штриховка 🛙				
Þ	1	Песок мелкий	19,1	4,0	36,0	20,3	2,0	18,0	1			1
	2a	Глина мягкопластичная	17,9	34,5	11,0	18,8	17,3	5,5			1. 1. 1. 1. 1. 1. 1.	
	2b	Суглинок полутвердый	18,9	28,0	23,5	19,7	14,0	11,8	=	1		
									+			

Подробнее о работе с грунтами можно прочитать в соответствующем разделе.

Вода

R

Вода: позволяет задавать депрессионную кривую.

Группа включает в себя следующие инструменты:

🛋 - перейти в режим создания и перемещения узлов депрессионной кривой.

Кнопка дополнительных свойств


позволяет отобразить таблицу узлов депрессионной кривой:



Подробнее о задании депрессионной кривой можно прочитать в <u>соответствующем</u> <u>разделе</u>.

Сосредоточенные силы



сто – Силы: позволяет задавать сосредоточенные силы.

Группа включает в себя следующие инструменты:

🛇 - перейти в режим создания и перемещения сосредоточенных сил при помощи мыши.

Кнопка дополнительных свойств



позволяет отобразить таблицу сосредоточенных сил:



Подробнее о работе с сосредоточенными силами можно прочитать в <u>соответствующем</u> разделе.

Распределённые нагрузки



— *Нагрузки:* позволяет задавать распределённые нагрузки.

Группа включает в себя следующие инструменты:

🔗 - перейти в режим создания распределённых нагрузок при помощи мыши.

Кнопка дополнительных свойств





позволяет отобразить таблицу распределённых нагрузок:



Подробнее о работе с распределёнными нагрузками можно прочитать в <u>соответствующем</u> <u>разделе</u>.

Ограждения



— Ограждения: позволяет задавать ограждения.

Группа включает в себя следующие инструменты:

🗳 - перейти в режим создания и перемещения ограждений при помощи мыши.

Кнопка дополнительных свойств



позволяет отобразить таблицу ограждений



Подробнее о работе с ограждениями можно прочитать в соответствующем разделе.

Анкеры



- *Анкеры:* позволяет задавать анкеры.

Группа включает в себя следующие инструменты:

- 遂 перейти в режим создания группы анкеров при помощи мыши,
- 🖄 перейти в режим создания и перемещения анкера при помощи мыши.

Кнопка дополнительных свойств



позволяет отобразить таблицу анкеров



Подробнее о работе с анкерами можно прочитать в соответствующем разделе.

Нагели

Добавить нагели Васели Р

- Нагели: позволяет задавать нагели.

Группа включает в себя следующие инструменты:

🏙 - перейти в режим создания группы нагелей при помощи мыши.

🖄 - перейти в режим создания и перемещения нагеля при помощи мыши.

Кнопка дополнительных свойств

1	Ľ
Добавить нагели	
Насели	

позволяет отобразить таблицу нагелей

	N₽	Х, м	Ү, м	D, мм	φ,°	L, м	S, м	С, кПа	
	8	4,6	5,9	120	35	1,5	1,0	100	
	9	4,9	5,6	120	35	1,5	1,0	100	
	10	5,3	5,2	120	35	1,5	1,0	100	
	11	5,6	4,8	120	35	1,5	1,0	100	
Þ	12	5,8	4,5	120	35	1,5	1,0	100	

Подробнее о работе с нагелями можно прочитать в соответствующем разделе.

Анализ

КУЕо	 Круглоцилинд. Произвольная 	Феллениуса Нормир-е знач. Ку 1,25	<u>Х</u> 0, м = <u>Y</u> 0, м =	Быстрый Расширенный	Оптимум	Анализ Список Отчет	C	Отображать	Мин. Ку Макс. Ку Шасов	A Y A Y
Задач	а _ Тип призмы	Параметры расчета 🕞	Круглоцил. призма	перебор перебор Поиск	G.	призмы призм Анализ		Результа	ты перебор	a

На вкладке представлены группы кнопок:



Задача

• Ky • Eon

задача, позволяет задавать тип решаемой задачи:

- Нахождение коэффициента устойчивости,
- Определение оползневого давления.

Тип призмы

• Круглоцилинд.	
О Произвольная	
Тип призмы	— <i>Тип призмы,</i> позволяет выбирать тип призмы:

- Круглоцилиндрическая призма (поверхность скольжения задаётся в группе <u>Круглоцил.</u> призма),
- Произвольная призма (поверхность скольжения задаётся в группе Произвольная).

Параметры расчёта



– *Параметры расчёта,* позволяет задавать параметры расчёта:

- Метод расчёта:
- 1. Метод Феллениуса,
- 2. Метод касательных сил,
- 3. Метод Бишопа,
- 4. Метод Янбу,
- 5. Метод Моргенштерна-Прайса,
- 6. Метод Шахунянца.
- Нормированное значение Ку минимально допустимое значение Ку, которое обеспечивает устойчивость откоса (для задачи - "Нахождение коэффициента устойчивости").
- Коэффициент запаса значение коэффициента запаса устойчивости, которое используется для расчёта оползневого давления (для задачи - "Нахождение оползневого давления").

Кнопка расширенных настроек



позволяет активизировать окно дополнительных настроек расчёта

Параметры расчета
Расчёт Оптимизация
Учитываемые силовые факторы
V Bec
Сосредоточенные силы Распределенные нагрузки
Изменение сдвиговых характеристик при замачивании
Взвешивание Гидродинамическая сила
🕼 Нагели 🖾 Анкеры
🔽 Сейсмика
Балл сейсмичности 1 - 6
О,000
Искусственная насыль
Параметры расчета
Количество отсеков 30 👻
Вид функции f(x) Синус 🔻
Режим работы анкеров
Оцепление по корню Преднатяжение
ОК Отмена

Подробнее о выполнении расчёта можно прочитать в соответствующем разделе.

Круглоцилиндрическая призма



круглоцилиндрической призмы:

- Координаты центра окружности,
- Радиус окружности.

Произвольная призма



произвольной призмы в виде ломаной линии.

Группа включает в себя следующие инструменты:

- перейти в режим создания и перемещения узлов поверхности скольжения при помощи мыши,

× - перейти в режим удаления узлов поверхности скольжения геометрии при помощи мыши,

🗙 - удалить все узлы поверхности скольжения.

Кнопка

Редактировать	×
Произвольная	G

позволяет отобразить таблицу точек произвольной призмы:



Во вспомогательном окне пристутсвуют кнопки



добавить новую точку в конец таблицы



удалить ВЫБРАННУЮ точку из таблицы



- удалить ВСЕ точки из таблицы

Поиск



- Поиск, позволяет выполнять различные виды поиска.

Группа включает в себя следующие инструменты:

▶ - выполнить быстрый поиск опасной призмы перебором по свободной поверхности с

автоматическим выбором параметров,

Примечание:

- данный вид перебора рекомендуется использовать для предварительного определения опасных участков склона с целью их дальнейшего более подробного анализа; - в результате перебора формируется новый список призм.

눩 - войти в режим поиска с настраиваемыми параметрами,

Примечание:

- в результате перебора формируется новый список призм.

🎯 - выполнить оптимизационный поиск опасной призмы.

Примечание:

- в качестве начального приближения используются параметры текущей призмы.

Анализ



- *Анализ*, позволяет анализировать результаты расчёта.

Группа включает в себя следующие инструменты:

🏋 - открыть модуль Анализа призмы сдвига,

- 🗏 открыть список призм,
- 🜌 создать отчёт Microsoft Word,
- 🔟 сделать скриншот графической области и сохранить его в файле.

Результаты перебора

V	Отображать	Мин. Ку	0,30	•
0	Области	Макс. Ку	3,00	* *
	Линии	Шагов	10	* *

- Результаты перебора, позволяет управлять отображением результатов

перебора.

При отображении результатов перебора строятся огибающие поверхностей скольжения призм, имеющих коэффициент устойчивости в фиксированном диапазоне.

Границы глобального отображаемого диапазона по коэффициенту устойчивости задаются параметрами *Мин.Ку* и *Макс.Ку*. Желаемое количество диапазонов задается параметром *Ш агов*.

Возможен один из двух вариантов отображения:

- в форме областей (режим "Области"):



- в форме контуров (режим "Линии"):



Цветовая шкала отображается в верхней части графической области главного окна приложения.

Примечание

Области (контуры), сформированные призмами с коэффициентом устойчивости ниже нормированного, отображаются с использованием красных цветов. Граница, соответствующая нормированному коэффициенту устойчивости, отображается штриховой линией.

4. Редактор свойств

Редактор свойств позволяет редактировать свойства текущего объекта.

В режим редактирования можно перейти следующим образом:

1. Добавить объект.

2. Нажать левую кнопку мыши на объекте в графическом поле (объекты, которые могут быть выбраны при наведении на них мыши подсвечиваются).

После внесения изменений необходимо нажать на "Применить", чтобы свойства объекта были изменены.

Пустой редактор свойств выглядит следующим образом:

Редактор свойств <Пусто>		

Редактор свойств позволяет редактировать следующие объекты:

1. Сосредоточенная сила.

осредоточенная сил	a n v v
Параметр	Значение
Х, м.	2,0
Ү, м.	8,0
Угол наклона, град.	0
Величина силы, кН	100
Denvisivina Crinbi, Kili	100

2. Распределённая нагрузка.

(GEOSOFT

Редактор свойств Распределенная нагрузка № 5			
Величина нагрузки q1, кПа	200		
Величина нагрузки q2, кПа	200		
Угол наклона, град.	0		
	Применить		

3. Ограждение.

Редактор своиств			
Ограждение № 0			
Параметр	Значение		
Х, м.	4,0		
Ү, м.	8,0		
Угол наклона, град.	0		
Длина ограждения, м.	2,0		
Длина ограждения, м.	2,0		

4. Анкер.

Редактор свойств				
Анкер № 8				
Параметр	Значение			
Х, м.	3,9			
Ү, м.	7,2			
Диаметр корня, мм.	150			
Угол наклона, град.	28			
Длина тяги, м.	2,5			
Длина корня, м.	2,0			
Шаг в плане, м.	1,0			
Удельное сцепление, кПа	300			
Усилие преднатяжения, кН	500			
	Применить			

5. Нагель.

Редактор свойств				
Нагель № 9				
Параметр	Значение			
Х, м	4,9			
Ү, м	5,6			
Диаметр, мм	120			
Угол наклона, град	35			
Длина, м	1,5			
Шаг в плане, м	1,0			
Удельное сцепление, кПа	100			
	Применить			

6. Группа анкеров

Параметр	Значение
Диаметр, мм	150
Угол наклона, град	155
Длина тяги, м	2,0
Длина корня, м	2,0
Шаг в плане, м	2,5
Удельное сцепление, кПа	100
Усилие преднатяжения, кН	10

6. Группа нагелей

Редактор свойств			
Нагели №: 0123			
Параметр	Значение		
Диаметр, мм	150		
Угол наклона, град	155		
Длина, м	6,0		
Шаг в плане, м	2,5		
Удельное сцепление, кПа	100		
	Применить		

6. Свойства грунта

Редактор свойств				
Полигон № 0				
ИГЭ 11 - Глина тверд	цая 🔹 🚺 🛋			
Параметр	Bubuohao			
Има ИГЭ	11			
Название грунта	Глина твердая 👻			
ү, кН/м ^э	18			
с, кПа	51			
ф, град	19			
γsat, κH/м³	19			
csat, κΠa	23			
φsat, град	23			
	Применить			

5. Строка состояния

Строка состояния выглядит следующим образом:

X = 1,99 Y = 5,18 €**,** @, @,

Строка состояния содержит:

1. Текущие координаты (координаты, соответствующие положению курсора мыши).

X = 15,00 Y = 10,00

2. Кнопку 🟥 для включения привязки к сетке.

3. Кнопки управления масштабом:



🖭 - увеличить изображение,



- уменьшить изображение,

- показать всё.

Базовые операции

1. Управление проектами

Начать новый проект

Новый проект можно создать нажатием кнопки), или аналогичной командой из верхнего меню:



Также можно использовать сочетание клавиш Ctrl + N.

Программа создаст новый проект. После окончания работы необходимо будет сохранить проект.

Сохранить проект

Для сохранения проекта можно воспользоваться кнопкой 🗎, либо одной из команд верхнего меню:



1. Выбор пункта "Сохранить" обеспечивает сохранение проекта в старый файл.

2. Выбор пункта "Сохранить как" обеспечивает сохранение проекта в новый файл. После выполнения этих команды появляется стандартное окно диалога, в котором нужно:

- выбрать папку, в которой находятся ранее созданный проект;
- выделить мышью файл проекта или ввести новое имя;

• выполнить команду "Сохранить".

Загрузить существующий проект

Для продолжения работы в ранее созданном проекте его следует открыть кнопкой либо командой верхнего меню:

	Новый
đ	Открыть
 Image: A start of the start of	Загружать последний проект
	Сохранить
R	Сохранить <u>к</u> ак
DXF	Импорт из <u>D</u> XF
W	Отчет
ß	Настройки
	Справка 🕨
\$	Выход

Открыть ранее созданный проект можно нажатием сочетания клавиш Ctrl + О.

После выполнения этих команды появляется стандартное окно диалога, в котором нужно:

- выбрать папку, в которой находятся ранее созданный проект;
- · выделить мышью файл проекта;
- выполнить команду "Открыть".

При повторном обращении к программе доступна функция открытия одного из последних проектов:



2. Работа с таблицами

Каждая таблица может находится в двух режимах (в качестве примера взята таблица нагелей):

1. Режим просмотра.

Ha	гели								
		× 7	<						
	N₽	Х, м	Ү, м	D, мм	φ,°	L, м	S, м	С, кПа	*
_	8	4,6	6,0	120	35	1,5	1,0	100	
	9	4,9	5,6	120	35	1,5	1,0	100	
	10	5,3	5,2	120	35	1,5	1,0	100	
	11	5,6	4,8	120	35	1,5	1,0	100	
	12	5,9	4,5	120	35	1,5	1,0	100	E
									Ψ.

В этом состоянии данные в таблице и данные в модели совпадают.

2. Режим редактирования.

Har	ели								
		X 7	<						
	N₽	Х, м	Ү, м	D, мм	φ,°	L, м	S, м	С, кПа	*
	8	4,6	6,0	120	35	1,5	1,0	100	
	9	4,9	5,6	120	35	1,5	1,0	100	
M	10	5,3	5,2	120	35	1,5	1,0	100	
	11	5,6	4,8	120	35	1,5	1,0	100	
	12	5,9	4,5	120	35	1,5	1,0	100	Ξ
									_
									-

Данные в таблице и данные в модели НЕ совпадают. В модели находятся данные, которые были в таблице до начала редактирования. Это можно увидеть в графическом поле при изменении геометрических характеристик объекта - координат, длин и т.д.

Чтобы внести данные из таблицы в модель нужно выйти из режима редактирования и применить изменения. Это можно сделать одним из следующих способов:

1. Нажать на клавишу ENTER.

2. Перейти на другую запись в таблице.

3. Закрыть окно с таблицей.

3. Геометрия

Создание областей

Задать области можно двумя способами:

 Перейти в режим создания областей (кнопка <u>в группе "Геометрия" на вкладке</u> Ленты "Исходные данные).

Данный режим позволяет строить объекты, определяющие геометрию области.

При нажатии левой кнопки мыши создается новая точка с координатами, соответствующими позиции курсора. В случае близости курсора к существующим точкам и линиям выполняется автоматическая привязка, при этом точка привязки предварительно подсвечивается.

GENSNET

Также соз	здать новую	точку можно нег	юсредстве	енно	введя ее координ	аты в поля	ввода
координат	Х,м =	Ү,м =	(для	подтверждения	создания	точки
необходимо н	ажать клави	шу ENTER).					

Создаваемые точки последовательно соединяются полилинией. Для перехода к созданию новой полилинии необходимо нажать правую кнопку мыши или клавишу Esc на клавиатуре.

При формировании замкнутых контуров автоматически происходит создание областей. Возможно создание только односвязных областей (без "дырок").

Если создаваемая линия пересекает существующие линии или области, то она разбивают их на части.

Для удобства задания узловых точек с помощью мыши в программе существует возможность привязки к узлам вспомогательной равномерной сетки. Привязка к сетке активируется кнопкой 🖬 в Строке состояния.

Также вместо мыши можно воспользоваться полями ввода координат в <u>Строке состояния</u> - ввести координаты новой точки и нажать на ENTER.

Экспортировать геометрию из файла DXF (пункт [™] "Импорт из DXF..." в <u>Основном меню</u>).

Удаление объектов геометрии

К объектам, которые можно удалить, относятся: точки, линии, области, узлы депрессионной кривой, сосредоточенные силы, распределённые нагрузки, ограждения, анкеры, нагели.

Удалить объект геометрии можно двумя способами:

1. Перейти в режим удаления объектов геометрии (кнопка 💥 <u>на вкладке Ленты</u> <u>"Исходные данные</u>).

После нужно нажать левую кнопку мыши, когда курсор будет находится над объектом, который нужно удалить (объект, над которым находится курсор, автоматически подсвечивается).

2. Открыть таблицу с нужными объектами. Например, таблица точек открыватся



После чего выбрать в таблицы нужный объект и нажать на 🎦. Для удаления всех

объектов следует нажать на

Внимание!

Удаление узловых точек приводит к удалению всех использующих их линий и областей!

Перемещение узловых точек

Переместить точку можно двумя способами:

 Перейти в режим перемещения точек (кнопка [™] в группе "Геометрия" на вкладке <u>Ленты "Исходные данные</u>). Переместить курсор к точке и после появления подсветки переместить узел в новое положение, удерживая нажатой левую кнопку мыши.

2. Открыть <u>таблицу точек</u> (кнопка 🔊 <u>в группе "Геометрия" на вкладке Ленты "Исходные</u> <u>данные</u>) и вручную ввести новые координаты соответствующей точки.

Примечание 1

В результате перемещения точек возможно формирование областей с некорректной геометрией (самопересекающиеся границы, наложение областей). Программа отображает такие области прозрачными с красной штриховкой.



Редактирование списка точек

Редактирование точек осуществляется в таблице точек (кнопка 🖭 <u>в группе "Геометрия" на</u> вкладке Ленты "Исходные данные).

	××		
N₽	Х, м	Ү, м	*
1	0,00	0,00	
2	0,00	7,00	
3	0,00	13,00	
4	13,00	13,00	
5	17,00	7,00	
6	25,00	7,00	
7	25,00	0,00	
8	0,00	10,00	
► 10	15,00	10,00	Ξ

Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

	добавить новую точку в конец таблицы				
×	удалить ВЫБРАННУЮ точку из таблицы				
×	удалить ВСЕ точки из таблицы				
В	В таблице используются следующие обозначения:				
Nº	номер точки				
×	Х-координата точки, [м]				
Y	Ү-координата точки, [м]				

4. Определение свойств инженерно-геологических элементов (ИГЭ)

Свойства инженерно-геологических элементов (ИГЭ) задаются в таблице грунтов (кнопка

🗎 <u>в группе "Грунты" на вкладке Ленты "Исходные данные"</u>).



Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

	добавить новый грунт в конец таблицы
×	удалить ВЫБРАННЫЙ грунт из таблицы
×	удалить ВСЕ грунты из таблицы
>	Изменение сдвиговых характеристик при замачивании
	открыть справочник грунтов, основанный на СП 22.13330.2011
	выбрать предыдущую штриховку для выбранного грунта
	выбрать следующую штриховку для выбранного грунта

В таблице используются следующие обозначения:

ИГЭ	название ИГЭ
Наименование	наименование грунта
Ŷ	удельный вес грунта при природной влажности, [кН/м ³]
С	удельное сцепление грунта при природной влажности, [кПа]
φ	угол внутреннего трения при природной влажности, [град]
γsat	удельный вес грунта при полном водонасыщении, [кН/м ³]
csat	удельное сцепление грунта при замачивании, [кПа]
φsat	угол внутреннего трения при замачивании, [град]

Примечание 1

В случае, когда влияние грунтовых вод не учитывается, задание характеристик *ysat, csat, qsat* необязательно.

Примечание 2

Настройка "Изменение сдвиговых характеристик при замачивании" также может быть задана в окне <u>Настроек параметров расчёта</u>.

Использование справочника

В случае, когда данные о геологических изысканиях не полные или отсутствуют, можно воспользоваться справочником характеристик грунта, основанным на приложениях к СП 22.13330.2011 «Основания зданий и сооружений».

Справочник позволяет задавать названия грунтов, по которым программа автоматически определяет тип штриховки.

احدال		Весовые характеристики			
1 🖃)	• Уд. вес частиц, үз	26,6	кН/м³	
ИГЭ	Тип грунта				
0	Насыпнои				
6	Песок правелистый	уд. вес окелета, ус	14,4	кн/м»	
2	Суглинок мягкопластичный	Уд. вес в естеств. сост., ү	17,3	кН/м³	
1	Песок мелкий	Уд. вес при полном водон., ysat	18,9	кН/м³	
6	Аргиллит	Уд. вес с уч. взв. д. воды, ysb	9,1	кН/м³	
		Прочностные характеристики			
		Удельное сцепление, с	16,0	кПа	Ē
		Угол внутреннего трения, ф	16,0	град	
		Деформационные характеристики			
		Модуль деформации, Е	8,0	МПа	
		Коэфф. Пуассона, v	0,35		
оисхож,	дение и возраст грунта	Модель Винклера			
инисть	іе нелёссовые грунты четвертичных отложений, аллювиальные, делюв	оные, озг 🔻 Фундаментная плита: Ширина, г	м 10 Для	ина, м	10
	Состорние спунта	Коэффициент постели:	2000	кН/м³	
Boa	здух (16,1 %)	по Сорочану 1, ks	2000	кН/м3	
	Козф. пористости, е 0,03	по Сорочану 2, ks	430	кH/м ³	_
В	ода (29,9 %) Пористость, n 0,459		200		
	Kost sosouschulenus Sr 0.65	Tio Copodany 5, ks	300	KH/M*	
		по Иванову, ks 🔘	360	кН/м³	
	Влажность, w 0,204	Коэфф. пропорциональности, Кр	4700	кН/м ⁴	
	нта (54,1 %) Показатель текучести, IL 0,63				_
ист. гру		Company of the company operations			
аст. гру		Kooded For approved rounds	0 54		

GEOSOFT

В окне Справочника грунтов необходимо сначала выбрать тип грунта путем нажатия мышкой на соответствующее поле таблицы и из ниспадающего меню выбрать необходимый тип грунта.

Далее надо выбрать происхождение грунта.

Затем следует задать в соответствующих полях коэффициент пористости и степень влажности, либо воспользоваться кнопками расположенными рядом с этими полями.

После этого можно нажать на кнопки с изображениями калькулятора и программа автоматически рассчитает и заполнит оставшиеся данные.

При необходимости некоторые данные можно заполнить вручную, а последующие данные вычислить автоматически.

Кроме того, в случае полного отсутствия данных, включая коэффициент пористости и коэффициент водонасыщения, имеется возможность принять усредненные значения характеристик путем нажатия кнопки Вычислить.

Примечание: коэффициент пористости и пористость взаимозависимы, коэффициент водонасыщения и влажность - тоже (перевычисление требует величину удельного веса частиц).

Назначение полигонам характеристик ИГЭ

Для того чтобы назначить физико-механические характеристики области, нужно в окне "Инженерно-геологические элементы" (кнопка 🗎 <u>в группе "Грунты" на вкладке Ленты</u> <u>"Исходные данные"</u>) выбрать нужный грунт нажатием левой кнопки мыши на нужной строке в таблице или перейти с помощью "стрелочек" на клавиатуре.

И	нженерно	-геологические элементы							8	
	• ×	Изменение сдвиговых х	арактеристик п	ри замач	ивании					
	Nº NL∋	Наименование	ү, кН/м³	с, кПа	ф, град	γsat, κH/м³	*	🖛 Штриховка		
	1	Пески гравелистые	19,5	1,0	33,0	20,7				
	2	Супесь мягкопластичная	19,5	3,0	24,0	20,3				
	3	Глина полутвердая	18,8	50,5	18,5	19,7	m 1			1

Далее следует применить выбранные характеристики ИГЭ, нажав левую кнопку мыши внутри области на графическом поле (область, в которой находится курсор, автоматически подсвечивается).

5. Задание депрессионной кривой

Задание депрессионной кривой необходимо для учета действия грунтовых вод. Грунты, лежащие ниже кривой, полагаются обводненными.

Информация о геометрии депрессионной кривой формируется в виде последовательности координат опорных точек.

На графическом поле кривая депрессии отображается пунктирной синей линией.

Депрессионная кривая может быть задана двумя способами:

1. Задание с помощью мыши.

Для добавления узлов депрессионной кривой при помощи мыши нужно перейти в режим добавления узлов депрессионной кривой (кнопка 🛋 в группе "Вода" на вкладке Ленты <u>"Исходные данные</u>"), затем на графическом поле, нажимая левую кнопку мыши в нужных точках, поставить узлы депрессионной кривой.

Также создать новую точку можно непосредственно введя ее координаты в поля ввода координат <u>X,м = Y,м = Y,м = (</u> для подтверждения создания точки необходимо нажать клавишу ENTER).

В данном режиме также возможно *перемещение* существующих узловых точек депрессионной кривой. Для этого необходимо переместить курсор мыши к нужному узлу. После появления подсветки нажать левую кнопку мыши и, удерживая ее, переместить узел в новое положение.

2. Редактирование таблицы узлов депрессионной кривой (кнопка 🖻 <u>в группе "Вода" на</u> вкладке Ленты "Исходные данные).



Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

удалить ВЫБРАННУЮ точку из таблицы		добавить новую точку в конец таблицы
	×	удалить ВЫБРАННУЮ точку из таблицы
Х удалить ВСЕ точки из таблицы	×	удалить ВСЕ точки из таблицы

В таблице используются следующие обозначения:

Nº	номер точки
X	Х-координата точки, [м]
Y	Ү-координата точки, [м]

Примечание 1

Опорные точки депрессионной кривой никак не связаны с геометрическими узлами (таблица "Точки").

Примечание 2

Депрессионная кривая автоматически экстраполируется до границ расчетной области отрезками прямых.



6. Задание нагрузок

Для учета дополнительных воздействий предусмотрено задание следующих видов нагрузок:

1. сосредоточенные силы;

2. распределённые нагрузки.

Задание сосредоточенных сил

Сосредоточенные силы могут быть заданы двумя способами:

1. Задание с помощью мыши. Предварительно необходимо перейти в режим работы с сосредоточенными силами (кнопка <u>в группе</u> "Силы" на вкладке Ленты "Исходные данные").

1.1. Для добавления силы необходимо нажать левую кнопку мыши в точке приложения и, не отпуская кнопки, определить направление действия силы. Остальные параметры сосредоточенной силы можно задать в инспекторе объектов.

Значение 2,0 8,0 , град. 0	осредоточенная сила № 0				
2,0 8,0 , град. 0	Параметр	Значение			
8,0 , град. 0	Х, м.	2,0			
, град. 0	Ү, м.	8,0			
	Угол наклона, град.	0			
ы, кН 100	Величина силы, кН	100			
ы, кН 100	угол наклона, град. Величина силы, кН	100			

- 1.2. Для редактирования свойств существующей сосредоточенной силы необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки выполнить щелчок левой кнопкой мыши и изменить параметры в инспекторе объектов.
- 1.3. Для перемещения существующей сосредоточенной силы при помощи мыши необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки нажать левую кнопку мыши и, удерживая ее, переместить объект в новое положение.
- 2. Редактирование таблицы сосредоточенных сил (кнопка 🖻 <u>в группе "Силы" на вкладке</u> Ленты "Исходные данные").



Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

	добавить новую сосредоточенную силу в конец таблицы
×	удалить ВЫБРАННУЮ сосредоточенную силу из таблицы
×	удалить ВСЕ сосредоточенные силы из таблицы
_	

В таблице используются следующие обозначения:

Nº	номер сосредоточенной силы	
X	Х - координата точки приложения силы, [м]	
Y	Y - координата точки приложения силы, [м]	
φ	угол относительно вертикали, [°]	
F	величина силы, [кН]	

Примечание 1

Угол, определяющий направление действия силы определяется как угол между

вертикальным вектором направленным вниз и направлением сосредоточенной силы. Угол отсчитывается против часовой стрелки. Для весовых нагрузок угол равен нулю градусов.

Примечание 2

Чтобы привязать задание координат к сетке, нажмите кнопку 🟥 в <u>Строке состояния</u>.

Задание распределённых нагрузок

Распределенные нагрузки прикладываются на существующие линии. В случае, когда линия длиннее предполагаемой области действия нагрузки, ее (линию) необходимо разбить на части, перейдя в режим <u>Создание областей</u>.

Добавить распределённую нагрузку можно следующим образом:

Перейти в режим создания распределённых нагрузок (кнопка <u>к</u><u>в</u><u>группе "Нагрузки" на</u> <u>вкладке Ленты "Исходные данные"</u>), затем нажать левую кнопку мыши на линии, к которой должна быть приложена нагрузка. Величину нагрузки и её направление можно задать в инспекторе объектов или в таблице распределённых нагрузок.



Отредактировать параметры распределённой нагрузки можно в таблице (кнопка 🔳 <u>в</u> группе "Нагрузки" на вкладке Ленты "Исходные данные").



Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

🗙 🛛 удалить ВЫБРАННУЮ распределённую нагрузку из таблицы

удалить ВСЕ распределённые нагрузки из таблицы

В таблице используются следующие обозначения:

X

Nº	номер распределённой нагрузки
№ линии	номер линии, к которой приложена нагрузка
q1, q2	значение распределенной нагрузки в первой и второй точке соответственно, [кПа]
φ	угол относительно вертикали, [°]
X1, Y1	координаты первой точки приложения нагрузки, [м]
X2, Y2	координаты второй точки приложения нагрузки, [м]

Примечание 1

Угол, определяющий направление действия нагрузки определяется как угол между вертикальным вектором направленным вниз и направлением нагрузки. Угол отсчитывается против часовой стрелки. Для весовых нагрузок угол равен нулю градусов.

Примечание 2

Номер линии -1 означает, что нагрузка приложена не к линии, а непосредственно по координатам. Это устаревшее задание нагрузки. Оно используется только в проектах, созданных старыми версиями GeoStab.

При необходимости для корректировки заданных нагрузок можно использовать Справочник. Запуск справочника осуществляется с помощью кнопки 🔤 окна таблицы нагрузок.

Справочник нагрузок					
Транспорт Здание Ж	(д Мосты				
Источник СП 35.13330.2011 Мос п. 6.12, п. 6.22 и п. 6.	ты и трубы, 23				
Тип нагрузки	Трамвай 🔻]			
Ширина колеи	1,52 🔹	м			
Вес вагона	294 💌	ĸН			
Коэфф. надёжности	1,30 -				
Нормативная нагрузка	20,6	кПа			
Расчётная нагрузка	26,8	кПа			
🔲 Новая нагрузка					
ОК Отмена					

7. Задание ограждений

Ограждения могут быть заданы двумя способами:

1. Задание с помощью мыши. Предварительно необходимо перейти в режим работы с ограждениями (кнопка 🗳 <u>в группе "Ограждения" на вкладке Ленты "Исходные данные"</u>).

1.1. Для добавления ограждения необходимо нажать левую кнопку мыши в точке, где должен быть верх ограждения, и отпустить кнопку в точке, где должен быть низ ограждения. Уточнить параметры созданного ограждения можно в инспекторе объектов.

Ограждение № 0						
Параметр	Значение					
Х, м.	4,0					
Ү, м.	8,0					
Угол наклона, град.	0					
Длина ограждения, м.	2,0					

- 1.2. Для редактирования свойств существующего ограждения необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки выполнить щелчок левой кнопкой мыши и изменить параметры в инспекторе объектов.
- 1.3. Для перемещения существующего ограждения при помощи мыши необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки нажать левую кнопку мыши и, удерживая ее, переместить объект в новое положение.
- 2. Редактирование таблицы ограждений (кнопка 🖻 <u>в группе "Ограждения" на вкладке</u> Ленты "Исходные данные").



Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

	добавить новое ограждение в конец таблицы		
×	удалить ВЫБРАННОЕ ограждение из таблицы		
×	удалить BCE ограждения из таблицы		
В	В таблице используются следующие обозначения:		
Nº	номер ограждения		
X	Х - координата верха ограждения, [м]		

Y Y - координата верха ограждения, [м]

угол относительно вертикали, [°]

L длина ограждения, [м]

Примечание 1

Угол наклона ограждения определяется как угол между вертикальным вектором направленным вниз и вектором, соединяющим верх и низ ограждения. Угол отсчитывается против часовой стрелки.

Примечание 2

Чтобы привязать задание координат к сетке, нажмите кнопку 🔛 в Строке состояния.

8. Анкеры и нагели

Задание и редактирование параметров анкера

Анкеры могут быть заданы двумя способами:

1. Задание с помощью мыши.

Предварительно необходимо перейти в режим создания анкеров (кнопка 🖄 <u>в группе</u> <u>"Анкеры" на вкладке Ленты "Исходные данные"</u>).

1.1. Для добавления анкера:

- определите точку устья, перемещая курсор мыши. Программа отображает соответствующую точку на свободной поверхности.



- нажмите левую кнопку мыши и, не отпуская кнопки, определить длину тяги и направление анкера, перемещая указатель мыши.

 при необходимости скорректируйте параметры созданного анкера в инспекторе объектов.

Редактор свойств				
Анкер № 8				
Параметр	Значение			
Х, м.	3,9			
Ү, м.	7,2			
Диаметр корня, мм.	150			
Угол наклона, град.	28			
Длина тяги, м.	2,5			
Длина корня, м.	2,0			
Шаг в плане, м.	1,0			
Удельное сцепление, кПа	300			
Усилие преднатяжения, кН	500			
	Применить			

1.2. Для редактирования свойств существующего анкера необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки выполнить щелчок левой

кнопкой мыши и изменить параметры в инспекторе объектов.

1.3. Для перемещения существующего анкера при помощи мыши необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки нажать левую кнопку мыши и, удерживая ее, переместить объект в новое положение.

Примечание

При создании и перемещении объекта с помощью мыши устье анкера автоматически привязывается к свободной поверхности.

2. Редактирование таблицы анкеров (кнопка 🖻 <u>в группе "Анкеры" на вкладке Ленты</u> <u>"Исходные данные"</u>).

٩н	керы								
ſ	👔 🔀 💿 Сцепление по корню 💿 Преднатяжение								
	N₽	Х, м	Ү, м	D, MM	φ,°	L1, M	L2, м	S, м	С, кПа
Þ	8	3,9	7,2	150	28	2,5	2,0	1,0	300

Ан	керы								E
		×) Сцеплен	ие по кор	ню 🧕	Преднатя	жение	
	N₽	Х, м	Ү, м	D, MM	φ,°	L1, M	L2, м	S, м	F, к Н
Þ	8	3,9	7,2	150	28	2,5	2,0	1,0	500

Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

	добавить новый анкер в конец таблицы
×	удалить ВЫБРАННЫЙ анкер из таблицы
×	удалить ВСЕ анкеры из таблицы

Также есть возможность выбрать режим учёта работы анкера ("Сцепление по корню" или "Преднатяжение").

В таблице используются следующие обозначения:

Nº	номер анкера
x	Х - координата точки крепления, [м]
Y	Y - координата точки крепления, [м]
D	диаметр корня, [мм]
φ	угол установки анкера к горизонту, [°]
L1	длина тяги, [м]
L2	длина корня, [м]
S	шаг установки (в плане), [м]
С	удельное сцепление грунта, [кПа]
F	усилие преднатяжения, [кН]

Примечание 1

Угол установки анкера определяется как угол между горизонтальным вектором направленным влево и вектором, соединяющим точку крепления и конец корня анкера. Угол отсчитывается против часовой стрелки.

Примечание 2

Чтобы при создании привязать задание координат к сетке, нажмите кнопку 🖽 в Строке состояния.

Примечание 3

В зависимости от режима учёта работы анкеров необходимо задавать или удельные сцепления, или усилия преднатяжения.

Примечание 4

Режим учёта работы анкеров можно поменять также в Настройках расчёта.

Создание группы анкеров

Для создания группы анкеров предварительно необходимо перейти в соответствующий режим (кнопка 🏙 в группе "Анкеры" на вкладке Ленты "Исходные данные").

В данном режиме возможно создание группы анкеров с постоянным шагом по свободной поверхности.

свободной поверхности Величина шага по задается поле ввода в Шаг по поверхности, м 2,50 (появляется при включении режима). Для подтверждения

ввода необходимо нажать кнопку ENTER.

Для создания группы анкеров необходимо:

- определить точку устья первого анкера, переместив в нужное положение указатель мыши (при движении указателя программа отображает точку на свободной поверхности);

- выполнить щелчок левой кнопкой мыши. В результате будет создан первый анкер группы;

 переместить указатель мыши (при отпущенной левой кнопке) к точке устья последнего анкера группы. В процессе перемещения последовательно будут создаваться последующие анкеры группы. При движении указателя программа также подсвечивает использованный участок свободной поверхности;



 выполнить щелчок левой кнопкой мыши. В результате создание группы анкеров будет завершено;

- при необходимости скорректировать параметры анкеров в инспекторе объектов.

Параметр	Значение
Диаметр, мм	150
Угол наклона, град	155
Длина тяги, м	2,0
Длина корня, м	2,0
Шаг в плане, м	2,5
Удельное сцепление, кПа	100
Усилие преднатяжения, кН	10

Примечание 1

Операцию можно прервать, воспользовавшись кнопкой Esc.

Примечание 2

Шаг по свободной поверхности можно скорректировать в процессе создания группы.

Задание и редактирование параметров нагеля

Нагели могут быть заданы двумя способами:

1. Задание с помощью мыши.

Предварительно необходимо перейти в режим создания нагелей (кнопка 述 в группе

"Нагели" на вкладке Ленты "Исходные данные").

1.1. Для добавления нагеля:

- определите точку устья, перемещая курсор мыши. Программа отображает соответствующую точку на свободной поверхности.



- нажмите левую кнопку мыши и, не отпуская кнопки, определить длину и направление нагеля, перемещая указатель мыши.

- при необходимости скорректируйте параметры созданного нагеля в инспекторе объектов.

Нагель № 9	
Параметр	Значение
Х, м	4,9
Ү, м	5,6
Диаметр, мм	120
Угол наклона, град	35
Длина, м	1,5
Шаг в плане, м	1,0
Удельное сцепление, кПа	100
	Применить

- 1.2. Для редактирования свойств существующего нагеля необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки выполнить щелчок левой кнопкой мыши и изменить параметры в инспекторе объектов.
- 1.3. Для перемещения существующего нагеля при помощи мыши необходимо переместить курсор к нужному объекту. После появления подсветки нажать левую кнопку мыши и, удерживая ее, переместить объект в новое положение.

Примечание

При создании и перемещении объекта с помощью мыши устье нагеля автоматически привязывается к свободной поверхности.

2. Редактирование таблицы нагелей (кнопка 🔊 <u>в_группе_"Нагели"_на_вкладке_Ленты</u> "Исходные данные").

Нагели 💌									
	N₽	Х, м	Ү, м	D, мм	φ,°	L, м	S, м	С, кПа	*
	8	4,6	5,9	120	35	1,5	1,0	100	
	9	4,9	5,6	120	35	1,5	1,0	100	
	10	5,3	5,2	120	35	1,5	1,0	100	
	11	5,6	4,8	120	35	1,5	1,0	100	
×)	12	5,8	4,5	120	35	1,5	1,0	100	
									Ξ
_									Ŧ

Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

41	добавить новый нагель в конец таблицы
×	удалить ВЫБРАННЫЙ нагель из таблицы
×	удалить ВСЕ нагели из таблицы

В таблице используются следующие обозначения:

Nº	номер нагеля
x	Х - координата точки крепления, [м]
Y	Y - координата точки крепления, [м]
D	диаметр, [мм]
φ	угол установки нагеля к горизонту, [^o]
L	длина, [м]
S	шаг установки (в плане), [м]
С	удельное сцепление грунта, [кПа]

Примечание 1

Угол установки нагеля определяется как угол между горизонтальным вектором направленным влево и вектором, соединяющим точку крепления и конец нагеля. Угол отсчитывается против часовой стрелки.

Примечание 2

Чтобы привязать задание координат к сетке, нажмите кнопку 🔛 в Строке состояния.

Создание группы нагелей

Для создания группы анкеров предварительно необходимо перейти в соответствующий режим (кнопка 🖄 в группе "Нагели" на вкладке Ленты "Исходные данные").

В данном режиме возможно создание группы анкеров с постоянным шагом по свободной поверхности.

Величина шага по свободной поверхности задается в поле ввода Шаг по поверхности, м 2,50 (появляется при включении режима). Для подтверждения ввода необходимо нажать кнопку ENTER.

Для создания группы нагелей необходимо:

- определить точку устья первого нагелей, переместив в нужное положение указатель

мыши (при движении указателя программа отображает точку на свободной поверхности);

- выполнить щелчок левой кнопкой мыши. В результате будет создан первый нагелей группы;

 переместить указатель мыши (при отпущенной левой кнопке) к точке устья последнего нагелей группы. В процессе перемещения последовательно будут создаваться последующие нагели группы. При движении указателя программа также подсвечивает использованный участок свободной поверхности;



 выполнить щелчок левой кнопкой мыши. В результате создание группы нагелей будет завершено;

- при необходимости скорректировать параметры нагелей в инспекторе объектов.



Примечание 1

Операцию можно прервать, воспользовавшись кнопкой Esc.

Примечание 2

Шаг по свободной поверхности можно скорректировать в процессе создания группы.

9. Выполнение расчётов

Настройка параметров расчета

- 1. Задача (группа "Задача" на вкладке Ленты "Анализ"):
- Вычисление коэффициента устойчивости,
- Вычисление оползневого давления.
- 2. Тип призмы (группа "Тип призмы" на вкладке Ленты "Анализ"):
- Круглоцилиндрическая,

- Произвольная.
- 3. Метод расчёта (группа "Параметры расчёта" на вкладке Ленты "Анализ"):
- Феллениуса (только для круглоцилиндрической призмы),
- касательных сил,
- Бишопа (только для круглоцилиндрической призмы),
- Янбу,
- Моргенштерна-Прайса,
- Шахунянца.

4. Нормированное значение коэффициента запаса (<u>группа "Параметры расчёта" на</u> <u>вкладке Ленты "Анализ"</u>):

5. Дополнительные настройки (кнопка 🔟 в группе "Расчёт" на вкладке Ленты "Анализ")

5.1 Вкладка "Расчёт" окна дополнительных настроек параметров расчёта выглядит следующим образом:

Тарамет	ры расчета	×
Расчёт	Оптимизация	
Учить	ваемые силовые	факторы
V Be	c	
Co	средоточенные с	илы 📝 Распределенные нагрузки
ПИз	менение сдвигова	ых характеристик при замачивании
🗸 Вз	зешивание	📝 Гидродинамическая сила
🗸 Ha	гели	🗸 Анкеры
Ce	йсмика	
۲	Балл сейсмичност	ти 1-6 🔻
0	Коэф. дин. сейсм	ичности 0,000 -
	Искусственн	ная насыпь
Паран	етры расчета	
Колич	ество отсеков	30 👻
Вид ф	ункции f(x)	Синус 🔻
Режим	работы анкеров	
00	цепление по корн	ю 🔘 Преднатяжение
		ОК Отмена

Все настройки на вкладке делятся на две группы:

1. Учитываемые силовые факторы.

Bec	вес грунта
Сосредоточенные силы	сосредоточенные силы (см. <u>Задание сосредоточенных сил</u>)
Распределённые нагрузки	распределённые нагрузки (см. <u>Задание распределённых</u> <u>нагрузок</u>)
Изменение сдвиговых характеристик при замачивании	если данная опция включена, то удельный вес и угол внутреннего трения обводнённого грунта (грунта под депрессионной кривой) станут соответственно равны <i>csat</i> и <i>φsat</i> , если выключена, то с и <i>φ</i> (характеристики необводённого грунта)
Взвешивание	если данная опция включена, то удельный вес обводнённого грунта (грунта под депрессионной кривой) равен <u>ysat-yw</u> (где <u>yw</u> - удельный вес воды 9.81 кН/м ³), если выключена, то <u>ysat</u>
Гидродинамическая сила	<u>гидродинамическая сила</u>
Анкеры	анкеры (см. <u>Задание анкеров</u>)
Нагели	нагели (см. <u>Задание нагелей</u>)
Сейсмика	сейсмическая сила величину сейсмической силы можно определить или задавая балл сейсмичности, или непосредственно определяя коэффициент динамической сейсмичности. Величина коэффициента динамической сейсмичности может быть выбрана из выпадающего списка, или непосредственно введена пользователем.
Искусственная насыпь	если данная опция включена, то сейсмика рассчитывается для искусственной насыпи (см. <u>Учёт сейсмики</u>)

2. Параметры расчёта.

Количество отсеков	количество отсеков, на которое будет разбита призма сдвига
Вид функции f(x)	вид функции, связывающей нормальные и касательные составляющие сил взаимодействия между отсеками в методе Моргенштерна-Прайса
Режим работы анкеров	метод учёта усилия в анкере (см. <u>Нагели и анкеры</u>)

Примечание 1

Настройка "Изменение сдвиговых характеристик при замачивании" также может быть задана в <u>окне Грунтов</u>.

Примечание 2

Увеличение количества отсеков приводит к увеличению времени вычислений. Большое количество отсеков стоит использовать только в случае существенной неоднородности грунта или сложной конфигурации поверхности скольжения.

5.2 Вкладка "Оптимизация" окна дополнительных настроек параметров расчёта выглядит следующим образом:

Параметры расчета				
Расчёт Оптимизация				
Оптимизация				
Абс. погрешность	0,001 🔹	d		
Макс. число итераций	100 🔻	•		

Абс. погрешность	значение абсолютной погрешности, которое используется при определении сходимости оптимизации
Макс. число итераций	ограничение на количество итераций метода оптимизации

Расчёт с использованием круглоцилиндрических призм

Для расчёта с использованием круглоцилиндрических призм необходимо выбрать соответствующий тип призм (<u>группа "Тип призмы" на вкладке Ленты "Анализ"</u>).

Предусмотрны следующие возможности:

- 1. Выполнение единичного расчета,
- 2. Осуществление перебора вариантов с поиском опасной призмы,
- 3. Поиск опасной призмы оптимизационным методом.



Методы расчёта (группа "Параметры расчёта" на вкладке Ленты "Анализ"):

• Феллениуса,

- касательных сил,
- Бишопа,
- Янбу,
- Моргенштерна-Прайса,
- Шахунянца.

Одиночный расчет

Для выполнения одиночного расчета необходимо определить параметры круглоцилиндрической призмы сдвига : координаты центра и радиус окружности.

Обеспечить выполнение одиночного расчета можно двумя способами:

1. Ввести с клавиатуры параметры круглоцилиндрической призмы. Подтверждение ввода осуществляется нажатием клавиши Enter. Процедура расчета будет запущена автоматически.

<u>Х</u> 0, м = 5,12		
<u>Ү</u> 0, м = 8,34		
<u>R</u> , M = 4,18		
Круглоцил. призма		

2. Определить параметры призмы с помощью мыши. Для этого необходимо:

- установить курсор мыши в точку, которая будет центром окружности, и нажать левую кнопку мыши.

- не отпуская левую кнопку, переместить указатель мыши, задавая тем самым требуемый радиус призмы сдвига. Параметры призмы будут занесены на панель "Одиночный расчет".

- отпустить левую кнопку мыши. Процедура расчета будет запущена автоматически.

Краткий отчет будет помещен в окне "Результаты расчета".

Для задачи вычисления коэффициента устойчивости "Результаты расчёта" выглядят так

Определение коэффициента устойчивости		
Коэфф-т устойч. (КУ) Метод расчета КУ Направление сдвига Количество отсеков	0,72 Феллениуса Слева-направо 31	
Площадь призмы	22,35	

а для задачи определения оползневого давления так



Для получения информации о величине оползневого давления в требуемой точке переместите указатель мыши в область призмы сдвига. Рядом с указателем появится стрелка, определяющая тип (сдвигающая или удерживающая), направление и величину оползневого давления.



Перебор

С целью поиска опасной круглоцилиндрической призмы сдвига можно осуществить один из двух видов перебора:

- "быстрый" перебор по свободной поверхности с автоматическим выбором параметров;

- настраиваемый перебор по свободной поверхности.

Быстрый перебор

При выполнении "быстрого" перебора по свободной поверхности с автоматическим выбором параметров максимальный шаг по поверхности принимается равным 1/15 горизонтального размера области. Шаг по радиусу и минимальный радиус принимаются равными максимальному шагу по поверхности.

В процессе перебора определяется призма с минимальным коэффициентом устойчивости.

Запуск процесса перебора осуществляется нажатием кнопки 🕨 <u>в группе "Поиск" на</u> вкладке Ленты "Анализ".

Прервать процесс перебора можно нажатием кнопки "Стоп" окна индикатора процесса.
(GEO)SOFT

💊 Выполнение расчета	
Выполняеся процесс :	
Поиск перебором по свободной поверхности	
Стоп	

Примечание 1

Данный вид перебора рекомендуется использовать для "грубого" анализа склона.

Примечание 2

Результаты перебора можно проанализировать, активизировав список призм.

Настраиваемый перебор

Для входа в режим настраиваемого перебора следует воспользоваться кнопкой ဲ <u>группы</u> "Поиск" на вкладке Ленты "Анализ".

1. Определение геометрии зоны поиска

Возможно использование одного из двух вариантов:

- "Интервал": точки входа и выхода всех генерируемых призм находятся в пределах одного интервала, определяемого пользователем;

- "Два интервала": для всех генерируемых призм точки входа и выхода находятся в разных интервалах, определяемых пользователем.

1.1. Вид перебора "Интервал".

Используйте одноименную вкладку окна модуля перебора.

Поиск перебором	×
Интервал Два интервала	3
Шаг по поверхности, м.	0,5
Шаг по радиусу, м.	0,2
Минимальный радиус, м.	0,1
Х левой границы, м	6,43
Х правой границы, м	16,34
Критерий поиска опасной Вид поиска:	призмы с. площади 1,25
	Старт

Введите с клавиатуры величины параметров перебора. Подтверждение ввода осуществляется нажатием клавиши Enter. Точками будут отображены узлы сетки на свободной поверхности. При необходимости с помощью левой кнопки мыши переместите метки границ интервала.



1.2. Вид перебора "Два интервала".

Используйте одноименную вкладку окна модуля перебора.

Поиск перебором	×
Интервал Два интервала	
Шаг по поверхности, м.	0,4
Шаг по радиусу, м.	0,1
Минимальный радиус, м.	0,1
Левый интервал Х левой границы, м	4,15
Х правой границы, м	9,12
Правый интервал	
Х левой границы, м	12,54
Х правой границы, м	16,03
Критерий поиска опасной г	призмы
Вид поиска:	
🖲 по мин. Ку 🔘 по макс	площади
Максимальный Ку	1,25
ſ	Старт

Введите с клавиатуры величины параметров перебора. Подтверждение ввода осуществляется нажатием клавиши Enter. Точками будут отображены узлы сетки на свободной поверхности. При необходимости с помощью левой кнопки мыши переместите метки границ интервалов.



2. Выбор критерия поиска опасной призмы.

Вид поиска	вид поиска: 1. искать призму с наименьшим Ку, 2. искать призму с наибольшей площадью среди всех призм с коэффициентом устойчивости не более заданного
Минимальный Ку	минимальный Ку - параметр для поиска призмы по максимальной площади

Запуск процесса перебора осуществляется с помощью кнопки "Старт". Прервать процесс перебора можно нажатием кнопки "Стоп" окна индикатора процесса.

Примечание

Результаты перебора можно проанализировать, активизировав список призм.

Оптимизационный поиск

Оптимизационный поиск производится методом Нелдера-Мида. В качестве вариируемых параметров выступают координаты центра и радиус призмы. Начальным приближением служат параметры текущей призмы.

Для запуска процесса нажмите кнопку 🖤 <u>в группе "Поиск" на вкладке Ленты "Анализ"</u>. Процесс может быть прерван нажатием кнопки "Стоп" окна индикатора процесса.

Выполнение расчета	
Выполняеся процесс :	
Поиск методом Нелдера-	Мида
	Стоп

Внимание

В большинстве случаев имеется множество точек локального оптимума. Процедура оптимизационного поиска позволяет определить наиболее оптимальный вариант в окрестности активной призмы и не гарантирует нахождение глобального оптимума. Запуск процесса с иными начальными параметрами может привести к получению очередной оптимальной точки. Для выбора начального приближения рекомендуется использовать процедуру перебора, а оптимизационную процедуру применять для уточнения.

Расчет с использованием призм произвольной конфигурации

Для расчёта с использованием произвольных призм необходимо выбрать соответствующий тип призм (<u>группа "Тип призмы" на вкладке Ленты "Анализ"</u>).

В ряде случаев, когда предполагаемая поверхность скольжения определяется геологией и имеет сложную конфигурацию, следует использовать методики расчета для призм с произвольной конфигурацией поверхности скольжения.

Предусмотрны следующие возможности:

- 1. Выполнение единичного расчета,
- 2. Поиск опасной призмы оптимизационным методом.





Методы расчёта (группа "Параметры расчёта" на вкладке Ленты "Анализ"):

- касательных сил,
- Янбу,
- Моргенштерна-Прайса,
- Шахунянца.

Одиночный расчет

Для выполнения одиночного расчета необходимо определить параметры призмы сдвига произвольной конфигурацией - координаты узлов ломаной линии поверхности скольжения.

Определить поверхность скольжения можно двумя способами:

1. Задание с помощью мыши.

Для добавления узла поверхности скольжения при помощи мыши нужно перейти в режим создания узлов поверхности скольжения (кнопка **в группе** "Произвольная призма" на вкладке Ленты "Анализ"), затем нажать левую кнопку мыши в точке, куда следует поместить узел поверхности скольжения.

Также вместо мыши можно воспользоваться полями ввода координат в <u>Строке состояния</u> - ввести координаты нового узла и нажать на ENTER.

2. Редактирование таблицы узлов поверхности скольжения (кнопка <u>в группе</u> "Произвольная призма" на вкладке Ленты "Анализ").

Точкі	и произвол	ьной призм	ы	
) 🗙 🕽	×		
	N₽	Х, м	Ү, м	
	0	2,00	4,99	
	1	3,00	3,71	
	2	4,00	3,08	
	3	5,00	2,80	
	4	6,00	2,77	
	5	6,99	3,00	-

Для редактирования таблицы используются следующие кнопки:

	добавить новую точку в конец таблицы
×	удалить ВЫБРАННУЮ точку из таблицы
×	удалить ВСЕ точки из таблицы
В	таблице используются следующие обозначения:

N⁰	номер точки
X	Х-координата точки, [м]
Y	Ү-координата точки, [м]

Примечание

Чтобы привязать задание координат к сетке, нажмите кнопку 💷 в <u>Строке состояния</u>.

После определения поверхности скольжения произвольной призмы необходимо выполнить расчёт (кнопка ▶ <u>в группе "Расчёт" на вкладке Ленты "Анализ"</u>).

Краткий отчет будет помещен в окне "Результаты расчета".

Для задачи поиска коэффициента устойчивости "Результаты расчёта" выглядят так

	<<
Определение коэффициента устойчивости	
Кофф-т устойч. (КУ) Имото дасчетк КУ. Касательных сил Наградение сдвига Слева направо Количество отсехов 32 Площадь призмы 6,65 м ²	

а для задачи поиска оползневого давления так



Для получения информации о величине оползневого давления в требуемой точке переместите указатель мыши в область призмы сдвига. Рядом с указателем появится стрелка, определяющая тип (сдвигающая или удерживающая), направление и величину оползневого давления.

Оптимизационный поиск

Оптимизационный поиск производится методом Нелдера-Мида. В качестве вариируемых параметров выступают координаты узлов поверхности скольжения. Начальным приближением служат параметры призмы, отображаемые <u>в группе "Произвольная призма" на</u> вкладке Ленты "Анализ".

Для запуска процесса нажмите кнопку 😵 <u>в группе "Расчёт" на вкладке Ленты "Анализ"</u>. Процесс может быть прерван нажатием кнопки "Стоп" окна индикатора процесса.

≽ Выполнение расчета		
Выполняеся процесс :		
Поиск методом Нелде	ра-Мида	
	Стоп	

Внимание

В большинстве случаев имеется множество точек локального оптимума. Процедура оптимизационного поиска позволяет определить наиболее оптимальный вариант в окрестности активной призмы и не гарантирует нахождение глобального оптимума. Запуск процесса с иными начальными параметрами может привести к получению очередной оптимальной точки. Для выбора начального приближения рекомендуется использовать процедуру перебора, а оптимизационную процедуру применять для уточнения.

10. Анализ результатов

Формирование отчета

Для формирования отчёта нажмите кнопку **№** в <u>Основном меню</u>, либо кнопку "Отчёт " <u>в</u> <u>группе "Расчёт" на вкладке Ленты "Анализ"</u>. Программой будет сформирован отчёт в формате MS Word, в котором будут отражены следующие данные:

- Название проекта и путь к нему.
- Физико-механические свойства грунтов.
- Расчётная схема.
- Коэффициент устойчивости призмы сдвига.
- Результаты расчёта оползневого давления.

Анализ призмы

В программе присутствует модуль анализа призмы сдвига (кнопка 🟋 <u>в группе "Анализ" на</u> вкладке Ленты "Анализ").

Модуль предназначен для оценки качества полученного решения и влияния различных факторов на оползневый процесс.

Модуль содержит следующие вкладки:

1. "Отсек".

Содержит общую информацию об отсеках:

- коэффициент устойчивости,
- метод расчёта коэффициента устойчивости,
- направление сдвига,
- количество отсеков,
- площадь призмы.

А также содержит список сил, действующих на выбраный отсек (номер рассматриваемого отсека задаётся в поле ввода "Номер отсека").



2. "Диаграмма".

Позволяет построить диаграмму силовых величин, распределённых по отсекам:

- сила,
- горизонтальная проекция силы,
- вертикальная проекция силы,
- момент,
- касательная проекция силы,
- нормальная проекция силы.

Силы могут строиться в зависимости от различных комбинаций силовых факторов.

Показывается как распределение величины по отсекам, так и накопленная величина (начинается с 0-го отсека).



3. "Характеристики".

Позволяет построить диаграмму следующих характеристик, распределённых по отсекам:

- угол внутреннего трения,
- удельное сцепление,
- угол наклона основания.



4. "Оползневое давление".

Позволяет построить эпюру оползневого давления от координаты.

Эпюра оползневых давлений доступна, если был произведён расчёт с типом задачи - оползневое давление (<u>группа "Задача" на вкладке Ленты "Анализ"</u>).



Список призм

Модуль список призм предназначен для комплексного анализа склона. Список содержит информацию о всех геометрически корректных призмах, сгенерированных в процессе последнего перебора.

Активизация окна модуля списка призм осуществляется с помощью кнопки 🗏 <u>Основного</u> меню.

🔝 Список призм. Метод	Феллени	yca	— X	<u>د</u>
Критические призмы		Список ак	туален	
По козф. уст	N₽	↑Кy	Площадь	
no kosp. yer.	194	0,379	5,8	
По плошали	195	0,393	8,0	_
	200	0,399	1,7	
	199	0,408	1,7	
л Отбор	196	0,411	4,9	
Параметр фильтрации	198	0,423	2,8	
Ку 🔻	197	0,431	7,5	
Li Xeeseus	193	0,439	4,9	
Интервал условие	44	0,464	46,7	
Условие <= 🔻	40	0,471	48,2	
Значение	37	0,483	49,8	
	45	0,495	62,2	
	34	0,503	51,3	
Применить Отменить	41	0,512	63,0	
	38	0,539	63,9	
0	46	0,546	78,4	
Отобрано призм	30	0,571	45,9	
204 из 204	42	0,576	78,5	
	35	0,580	64,7	
	201	0,601	1,5	
	47	0,620	95,5	
	20	0.621	79.7	
			+	

Окно модуля содержит следующие элементы:

- 1. Список призм.
- 2. Средства фильтрации.

1. Список призм.

Для каждой круглоцилиндрической призмы отображается следующая информация:

- порядковый номер, определяющиий порядок генерации;
- коэффициент устойчивости (Ку);

(GEOSOFT

- площадь призмы.

При смене активного элемента списка с помощью мыши или клавиатуры, в графической области подсвечивается соответствующая ему поверхность скольжения.

При двойном щелчке мышью над требуемым элементом списка производится передача соответствующих данных в головное окно приложения и автоматический перерасчет. В дальнейшем применительно к выбранной призме возможно производить определение Ку другими методами, определять оползневое давление, запускать оптимизационный поиск, генерировать отчет.

Для сортировки элементов списка по выбранному параметру необходимо выполнить щелчок левой кнопкой мыши по заголовку требуемого столбца данных. Повторный щелчок приводит к сортировке в обратном порядке.

При изменении геометрии склона данные списка уничтожаются. При изменении прочих параметров модели заголовок списка принимает вид Выполните поиск заново! . Данное состояние соответствует невалидному набору результатов перебора.

2. Средства фильтрации позволяют накладывать фильтры при отображении данных списка.

Возможно применение двух видов фильтрации

- с заданием интервала значений;
- с заданием условия.

Для применения заданных параметров используется кнопка *Применить*. При применении новых параметров фильтрации старые автоматически сбрасываются.

Сброс фильтрации осуществляется кнопкой Отменить.



Пример расчёта 1

Рассматривается исследование устойчивости склона, схематически представленного на

рисунке.



Грунтовый массив содержит три области с различными характеристиками. Присутствуют сосредоточенное и распределенное усилия, а также анкерное крепление.

1. Новый проект

Начнём работу над новым проектом, нажав кнопку 🖹, или выбрав аналогичную команду из <u>Основного меню</u>:



Так же можно использовать сочетание клавиш Ctrl + N.

Программа создаст временный новый проект. После окончания работы необходимо будет сохранить проект.

2. Построение геометрии

Перейдём в режим создания областей (кнопка 🗎 <u>в группе "Геометрия" на вкладке Ленты</u> <u>"Исходные данные</u>). Включим привязку к сетке (кнопка 🔛 в <u>Строке_состояния</u>). Параметры сетки можно подобрать в окне "Настройки" на вкладке "Сетка".

По умолчанию сетка установлена адаптивная, то есть шаг сетки равен шагу линеек. Поэтому, для удобства работы с сеткой может понадобиться приблизить/отдалить схему с помощью колёсика мыши.

Нажмём левой кнопкой мыши по следующим точкам: (0;0), (0;7), (0;13), (13;13), (17;7), (25;7), (25;0), (0;0), (0;10), (15;10), (17;7), (0;7). После задания точек нажмём правую кнопку мыши для завершения задания полилинии.

Примечание

Точки (0;0) и (17;7) в полилинию войдут дважды.



Графическое поле примет вид

выглядит следующим образом

1		×		
	N₽	Х, м	Ү, м	*
	0	0,00	0,00	
	1	0,00	7,00	
	2	0,00	13,00	
	3	13,00	13,00	
	4	17,00	7,00	
	5	25,00	7,00	
	6	25,00	0,00	
	7	0,00	10,00	
Þ	8	15,00	10,00	Ε
				-

3. Физико механические свойства грунтов

На следующем этапе заполняем таблицу свойств инженерно-геологических элементов (ИГЭ). Для этого нужно открыть окно "Инженерно-геологические элементы" (кнопка 🗎 <u>в</u> <u>группе "Грунты" на вкладке Ленты "Исходные данные</u>).

Нам необходимо получить характеристики трех материалов: песка мелкого, глины мягкопластичной, суглинка полутвердого.

Воспользуемся справочником грунтов (кнопка ¹). Зададим названия ИГЭ и типы грунтов (тип грунта можно выбрать из выпадающего списка), нажмём на "Выч. всё". Потом нажмём на "Ок".

⇒ 🕒 🗙			1	Весовые характеристики Уд. вес частиц, уз		26,1	кН/м³	(
ИГЭ Тип грунта	-							
1 Песок мелк	зий			Объемные весовые харак	геристики			
2а Глина мягк 26 Суспинок п	опластичная			Уд. вес скелета, үd		16,8	кН/м ³	
20 Суглинокт	юлу і вердый			Уд. вес в естеств. сост.,	Y	19,1	кН/м³	ſ
				Уд. вес при полном водо	н., ysat	20,3	кН/м³	U
				Уд. вес с уч. взв. д. вод	ы, ysb	10,5	кН/м³	
				Прочностные характерист	гики			
				Угол внутреннего трени	я, ф	36,0	۰	(
				Удельное сцепление, с		4,0	кПа	ι
				Деформационные характе	еристики			
				Модуль деформации, Е	-	38,0	МПа	ſ
				Коэфф. Пуассона, v		0,3		
Троисхождение и возра	ст грунта			Модель Винклера				
Пески четвертичных от	ложений		•	Фундаментная плита:	Ширина, м	10 Дли	ина, м	1
Boomy (12.4.96)	Состояние грунта			Коэффициент постели:		4000	кН/м³	
БОЗДух (12,4 70)	Коэф. пористости, е	0.55		по Сорочану 1, ks	۲	4000	кН/м³	
Вода (23,1 %)				по Сорочану 2, ks	0	1971	кН/м³	ſ
	Пористость, п	0,355		по Сорочану 3, ks	0	1778	кН/м3	l
	Коэф. водонасыщения, Sr	0,65		по Иванову, ks	0	1651	кН/мэ	
Част. грунта (64,5 %)	Влажность, w	0,134		Коэфф. пропорциональн	ости, Кр	9000	кН/м ⁴	-
				Справочные характерист	ики			
				Koode for assessing to		0.43		1 (

Таблица геологических данных принимает вид

Ин	женерно	-геологические элементы					
	• ×	Изменение сдвиговых х	арактеристик п	ри замач	ивании		
	№ИГЭ	Наименование	ү, кН/м³	с, кПа	ф, град	γsat, кН/м³	🏠 🚺 Штриховка 📄
	1	Песок мелкий	19,1	4,0	36,0	20,3	3
	2a	Глина мягкопластичная	17,9	34,5	11,0	18,8	3
Þ	26	Суглинок полутвердый	18,9	28,0	23,5	19,7	, (/////

Для того, чтобы назначить ИГЭ области перейдем в таблице грунтов на нужный грунт (нажав левую кнопку мыши на нужной строке в таблице или перейдя с помощью "стрелочек" на клавиатуре), переместим курсор мыши на нужную область и нажмём левую кнопку мыши. После задание ИГЭ графическое поле будет выглядеть следующим образом



4. Задание нагрузок

Перейдём в режим создания сосредоточенных сил (кнопка 🔏 <u>в группе "Силы" на вкладке</u> <u>Ленты "Исходные данные"</u>).

Установим сосредоточенную силу в точку (10; 13), нажав левую кнопку мыши. Поумолчанию, сила направлена вниз, поэтому направление её менять не нужно. В <u>Редакторе</u> <u>свойств</u> зададим значение силы 100 кН и нажмём на "Применить".

Сосредоточенная сил	a № 0
Параметр	Значение
Х, м.	10,0
Ү, м.	13,0
Угол наклона, град.	0
Величина силы, кН	100
Отмени	пъ Применить

Перейдём в режим создания распределённых нагрузок (кнопка 🗞 <u>в группе "Нагрузки" на</u> <u>вкладке Ленты "Исходные данные"</u>).

Установим распределённую силу на верхней линии. В <u>Инспекторе объектов</u> зададим постоянную величину нагрузки 200 кПа (q1 и q2 в <u>Редакторе свойств</u>) и нажмём кнопку "Применить".

аспределенная нагрузк	a Nº 0
Параметр	Значение
Величина нагрузки q1, кПа	200
Величина нагрузки q2, кПа	200
Угол наклона, град.	0





После задания нагрузок графическое поле будет выглядеть следующим образом

5. Задание анкеров

Откроем таблицу анкеров (кнопка 🖻 <u>в группе "Анкеры" на вкладке Ленты "Исходные</u> <u>данные"</u>) и добавим анкер со следующими параметрами.

Анке	еры								E
		< 🗙		Осцеплен	ие по кор	ню ©	Преднатя	жение	
	N₽	Х, м	Ү, м	D, MM	φ,°	L1, м	L2, м	S, м	С, кПа
►	0	14,8	10,5	150	27	5,0	2,0	1,0	100

Закроем окно с таблицей анкеров. Графическое поле будет выглядеть следующим образом



6. Расчёт с использованием метода Феллениуса

Перейдём на вкладку Ленты "Анализ".

1. Одиночный расчёт

Найдём коэффициент устойчивости круглоцилиндрической призмы с центром поверхности скольжения (17; 18) и радиусом 12.

Зададим параметры

• ку	• Круглоцилинд.	Феллениуса	•	<u>Х</u> 0, м =	17,00
🔘 Еоп	О Произвольная	Нормир-е знач. Ку	1,25	<u>Ү</u> О, м =	18,00
				<u>R</u> ,м =	12,00
Задача	Тип призмы	Параметры рас	чета	Круглоц	ил. призма

и выполним расчёт, нажав кнопку Enter клавиатуры.



2. Перебор

Найдём самую опасную круглоцилиндрическую призму (кнопка 🕨 <u>в группе "Поиск" на</u> <u>вкладке Ленты "Анализ"</u>).



3. Оптимизация

GEOSOFT

Уточним первоначально заданную призму - призму с центром (17; 18) и радиусом 12. Введем параметры, нажмем Enter, а затем нажмём кнопку <u>В группе "Поиск" на вкладке</u> <u>Ленты "Анализ"</u>.



4. Оползневое давление

Найдём распределение оползневого давления в полученной круглоцилиндрической призме.

Выберем задачу - "Оползневое давление" в группе "Задача" на вкладке Ленты "Анализ".



7. Отчёт

Для формирования отчёта нажимаем кнопку **№** в <u>Основном меню</u>, либо кнопку "Отчёт " <u>в</u> <u>группе "Расчёт" на вкладке Ленты "Анализ"</u>. Программой будет сформирован отчёт в формате MS Word. При необходимости в текст можно внести дополнения.

Пример расчета 2

Рассматривается простейший случай учета влияния грунтовых вод на примере представленной расчетной схемы. Выполним расчеты и сопоставим результаты, полученные с использованием метода Феллениуса и метода Шахунянца.



Грунт полагаем однородным. При расчете будем использовать пять отсеков (элементарных призм).

1. Новый проект

Начнём работу над новым проектом, нажав кнопку 🖹, или выбрав аналогичную команду из <u>Основного меню</u>:

 Новый

 Открыть

 Загружать последний проект

 Сохранить

 Сохранить (дак...

 Сохранить (дак...

 Сохранить (дак...

 Импорт из ДХГ...

 У

 Отчет

 Настройки...

 Справка

 Выход

Так же можно использовать сочетание клавиш Ctrl + N.

Программа создаст временный новый проект. После окончания работы необходимо будет сохранить проект.

2. Построение геометрии

Перейдём в режим создания областей (кнопка 🗎 <u>в группе "Геометрия" на вкладке Ленты</u> <u>"Исходные данные</u>).

Включим привязку к сетке (кнопка 🖄 в <u>Строке состояния</u>). Параметры сетки можно подобрать в <u>окне "Настройки" на вкладке "Сетка"</u>.

По умолчанию сетка установлена адаптивная, то есть шаг сетки равен шагу линеек. Поэтому, для удобства работы с сеткой может понадобиться приблизить/отдалить схему с помощью колёсика мыши.

Нажмём левой кнопкой мыши по следующим точкам: (0,0), (0,5), (5,5), (10,0), (0; 0). После задания точек нажмём правую кнопку мыши для завершения задания полилинии.

Примечание

На точку (0;0) нажимаем второй раз, чтобы замкнуть полилинию.

Графическое поле примет вид

Таблица точек (кнопка 🖻 <u>в группе "Геометрия" на вкладке Ленты "Исходные данные</u>) выглядит следующим образом



3. Физико механические свойства грунтов

На следующем этапе заполняем таблицу свойств инженерно-геологических элементов (ИГЭ). Для этого нужно открыть окно "Инженерно-геологические элементы" (кнопка 🗎 <u>в</u> <u>группе "Грунты" на вкладке Ленты "Исходные данные</u>).

Зададим грунт со следующими свойствами

ĺ	Ин	женерно	-геологические элементы							X
		• ×	Изменение сдв	иговых хара	ктерист	ик при з	амачива	нии		
		№ИГЭ	Наименование	V, кН/м³	с, кПа	ф, град	үsat, кН/м³	csat, κ∏a	фsat, град	🖛 Штриховка 🛋
	Þ	1	Тестовый пример	20,0	10,0	30,0	24,8	5,0	20,0	

Для того, чтобы назначить ИГЭ области перейдем в таблице грунтов на нужный грунт (нажав левую кнопку мыши на нужной строке в таблице или перейдя с помощью "стрелочек" на клавиатуре), переместим курсор мыши на нужную область и нажмём левую кнопку мыши.

После задание ИГЭ графическое поле будет выглядеть следующим образом



4. Задание депрессионной кривой

Перейдём в режим добавления узлов депрессионной кривой (кнопка 🛋 <u>в группе "Вода"</u> <u>на вкладке Ленты "Исходные данные"</u>).

Построим депрессионную кривую по трём узлам (0, 4.5), (5, 4), (7.5, 2.5), последовательно нажав левой кнопкой мыши по указанным точкам.

Графическое поле примет вид



5. Расчёт

Сопоставим результаты, полученные по двум методикам: методу Феллениуса и методу Шахунянца. Для удобства построения произвольной поверхности скольжения будем использовать малое количество отсеков (элементарных призм) при расчете.

Откроем дополнительные параметры расчёта (кнопка 🖭 <u>в группе "Параметры расчёта" на</u> <u>вкладке Ленты "Анализ"</u>) и установим количество отсеков равным 5.

араметры расчета	
Учитываемые силовые ф	акторы
V Ber	
Сосредоточенные сил	ы 💟 Распределенные нагрузки
Влияние обводнения	на сдвиговые характеристики
Взвешивание	Гидродинамическая сила
🗸 Нагели	🗹 Анкеры
Сейсмика	Балл сейсмичности 9 👻
Параметры расчета	
Количество отсеков	5 👻
Вид функции f(x)	Синус 👻
	ОК Отмена

1. Расчет призмы с круглоцилиндрической поверхностью скольжения методом Феллениуса <u>В_группе_"Круглоцил. призма" на вкладке_Ленты_"Анализ"</u> зададим следующие характеристики призмы скольжения:

<u>Х</u> 0,м =	5,60
<u>Ү</u> 0, м =	6,75
<u>R</u> , M =	4,00
Кругло	ил. призма

и нажмем клавишу Enter. В окне отчета будет отображена следующая информация:

юэфф-т устойч.	(KY) 1,858
етод расчета КУ	Феллениуса
аправление сдвига	Слева-направо
оличество отсеков	5
пошаль призмы	6.64 M [*]

2. Расчет призмы с поверхностью скольжения в виде ломаной методом Шахунянца

Создадим дополнительные узловые точки и сформируем конфигурацию произвольной призмы сдвига. Будем определять произвольную поверхность скольжения максимально близкой к круглоцилиндрической.

В таблице узлов поверхности скольжения (кнопка 🖻 <u>в группе "Произвольная призма" на</u> вкладке Ленты "Анализ") зададим следующее



Закроем окно с таблицей узлов произвольной поверхности скольжения.

После задания поверхности скольжения графическое поле будет выглядеть следующим образом



Выполнив расчет по методу Шахунянца, используя пять отсеков, в окне отчета получим следующие результаты:

