

**МИНИСТЕРСТВО СТРОИТЕЛЬСТВА ПРЕДПРИЯТИЙ
НЕФТЯНОЙ И ГАЗОВОЙ ПРОМЫШЛЕННОСТИ**

**ВСЕСОЮЗНЫЙ НАУЧНО-ИССЛЕДОВАТЕЛЬСКИЙ ИНСТИТУТ
ПО СТРОИТЕЛЬСТВУ МАГИСТРАЛЬНЫХ ТРУБОПРОВОДОВ
ВНИИСТ**

РУКОВОДСТВО

**ПО РАСЧЕТУ ЦЕНТРАЛЬНО НАГРУЖЕННЫХ СВАЙ
В ВЕЧНОМЕРЗЛЫХ ГРУНТАХ**

Р 162—74

ЦНТИ ВНИИСТа

Москва 1975

УДК 624.139(083.75)

Руководство по расчету центрально нагруженных свай в вечномёрзлых грунтах, разработанное во ВНИИСТе лабораторией трубопроводов, сооружаемых в особых условиях (канд. техн. наук В.В. Спирidonовым и инж. Р.М. Хафизовым), освещает вопросы, относящиеся к расчету одиночных центрально нагруженных свай в вечномёрзлых грунтах по предельным состояниям.

Руководство разработано в развитие глав СНиП П-Б.6-66 "Основания и фундаменты зданий и сооружений на вечномёрзлых грунтах. Нормы проектирования" и дополнительно включает расчет центрально нагруженных свай по второму предельному состоянию (по деформациям).

I. ОБЩИЕ ПОЛОЖЕНИЯ

I.1. Настоящее Руководство распространяется на проектирование центрально нагруженных одиночных свай прямоугольного, круглого и кольцевого сечений в вечномезрзлых однослойных и двухслойных грунтах.

I.2. Расчеты свайных фундаментов следует вести в соответствии с требованиями глав СНиП П-А.10-62 "Строительные конструкции и основания. Основные положения проектирования", СНиП П-А.П-62 "Нагрузки и воздействия. Нормы проектирования", СНиП П-Б.6-66 "Основания и фундаменты зданий и сооружений на вечномезрзлых грунтах. Нормы проектирования", СНиП П-Б.1-62 "Основания зданий и сооружений. Нормы проектирования", СНиП П-Б.5-66 "Свайные фундаменты. Нормы проектирования" и настоящим Руководством.

I.3. При использовании сыпучемезрзлых песчаных грунтов, которые не изменяют своих механических свойств и не дают осадков при изменении отрицательной температуры на положительную, следует руководствоваться требованиями глав СНиП П-Б.1-62 и СНиП П-Б.5-66.

I.4. При температуре вечномезрзлого грунта на уровне подошвы сваи выше $-0,5^{\circ}\text{C}$ или допущении оттаивания вечномезрзлых грунтов расчет свай выполняют без учета мезрзлого состояния грунтов по нормам для талых грунтов.

I.5. При выборе расчетной схемы работы одиночной сваи в мезрзлом грунте и назначении величины нормативных сопротивлений грунта необходимо учитывать способ погружения сваи в вечномезрзлый грунт.

I.6. При расчете свай грунт ниже верхнего уровня вечной мезрзлоты следует считать однослойным в случаях, когда:

свая погружена в пробуренную или протаянную скважину, диаметр которой превышает наибольший размер поперечного сечения сваи;

свая забита в предварительно пробуренную в однородном грунте скважину, диаметр которой меньше наименьшего размера поперечного сечения сваи;

свая забита в однородный грунт.

1.7. Грунт ниже верхнего уровня вечной мерзлоты следует считать двухслойным, если забивная или бурозабивная свая прорезает два грунтовых слоя, различных по физическим и механическим свойствам.

1.8. Сваи считают одиночными, если расстояния между их осями не меньше следующих величин:

для свай, погруженных в предварительно пробуренные скважины, — $d + 0,5$ м;

для свай, погруженных с протаиванием грунта — $5d$;

для забивных и бурозабивных свай — $3d$,

где d — наибольший размер поперечного сечения сваи.

1.9. Нормативную глубину сезонного оттаивания грунта следует принимать равной наибольшей из ежегодных максимальных глубин сезонного оттаивания грунта по данным наблюдений (не менее 10 лет) за фактическим оттаиванием грунтов на осуженной площадке, очищаемой весной от снега, без растительного и торфяного покровов.

Если нет данных многолетних наблюдений, нормативную глубину сезонного оттаивания грунта разрешается определять путем теплотехнического расчета по формуле (42) приложения 2 СНиП П-Б.6-66.

1.10. Максимальные расчетные температуры мерзлого грунта, примыкающего к свае, принимают по данным инженерно-геологических исследований и с учетом изменения температурного режима грунта основания в процессе эксплуатации здания или сооружения. Если данных инженерно-геологических исследований не имеется, то максимальную температуру вечномерзлого грунта необходимо определять по формуле (10) СНиП П-Б.6-66.

1.11. Расчет центрально нагруженных одиночных свай по предельным состояниям выполняют для максимальной расчетной температуры мерзлого грунта в соответствии с главами СНиП П-А.10-62

"Строительные конструкции и основания. Основные положения проектирования". В этом расчете следует учитывать принятый принцип использования вечномерзлых грунтов оснований и их температурный режим.

1.12. Расчет оснований и свайных фундаментов следует выполнять:

1) по первому предельному состоянию (по несущей способности):

по прочности - основания, сложенные вечномерзлыми грунтами в соответствии с СНиП П-Б.6-66 и настоящим Руководством (пп. 2.1 и 2.23) и скальными грунтами в соответствии с требованиями глав СНиП П-Б.1-62 и СНиП П-Б.5-67, а также сваи согласно требованиям нормы проектирования конструкций из соответствующих материалов (бетонных, железобетонных, стальных, деревянных и др.);

по устойчивости - сваи на действие сил пучения в соответствии со СНиП П-Б.6-66.

2) по второму предельному состоянию (по деформациям): основания, сложенные пластичномерзлыми, твердомерзлыми грунтами (в соответствии с пп. 2.1 и 2.23 настоящего Руководства), нескальными оттаявшими или оттаивающими в процессе эксплуатации сооружений грунтами и сваи;

3) по третьему предельному состоянию (трещиностойкости):

по образованию или раскрытию трещин - железобетонные сваи и их элементы в случаях, когда это требуется нормами проектирования. (Этот случай в настоящей работе не рассмотрен).

1.13. Нагрузки, действующие на основания и фундаменты, и сочетание нагрузок определяют в соответствии с требованиями глав СНиП П-А.10-62 "Строительные конструкции и основания. Основные положения проектирования", СНиП П-А.П-62 "Нагрузки и воздействия. Нормы проектирования", пп. 5.2 и 5.3 главы СНиП П-Б.1-62^х "Основания зданий и сооружений. Нормы проектирования".

1.14. Расчет свай и их оснований по деформациям выполняют на основное сочетание нормативных нагрузок, а расчет по несущей способности - на основное и дополнительное или особое сочетание расчетных нагрузок.

2. РАСЧЕТ ПО ПРЕДЕЛЬНЫМ СОСТОЯНИЯМ

Условные обозначения

- δ^* - наименьший размер поперечного сечения нижнего торца сваи;
- c - сцепление грунта, расположенного ниже подошвы сваи;
- E - модуль упругости материала сваи;
- $E_{\text{зр}}$ - модуль общей деформации грунта, расположенного ниже подошвы сваи;
- F - площадь поперечного сечения сваи;
- F_0 - площадь поперечного сечения подошвы сваи;
- $F_{\text{ср}i}$ - площадь поверхности сдвига i -го слоя вечномерзлого грунта;
- k_n - параметры степенной функции формулы (2), отражающей закономерность распределения предельных сопротивлений грунта сдвигу;
- f_1, n_1, f_2, n_2 - параметры степенных функций формул (19), (20), отражающих закономерность распределения предельных сопротивлений первого и второго слоев грунта сдвигу;
- h_1, h_2 - соответственно толщины первого и второго слоев двухслойного грунта;
- k_1, k_2 - коэффициенты однородности грунта основания, принимаемые согласно указаниям п. 5.6. СНиП II-B.6-66;
- k_H - коэффициент сдвига для однослойного мерзлого грунта в плоскости $Z = 0$;
- $k_H + k_g$ - коэффициент сдвига для однослойного мерзлого грунта в уровне подошвы сваи;
- k_0 - коэффициент постели;
- l - длина части сваи, вмороженной в вечномерзлый грунт;
- $l_{\text{гс}}$ - толщина деятельного слоя вечномерзлого грунта;
- l_H - длина надземной части сваи;
- m_1, m_2 - коэффициенты условий работы грунта основания, принимаемые согласно указаниям п.5.6 СНиП II-B.6-66;
- n_c - количество слоев вечномерзлого грунта, на которое разделяется толща основания в пределах поверхности смерзания свай с грунтом;
- n_n - коэффициент перегрузки, величину которого назначают согласно СНиП II-A.11-62;
- P - осевая нагрузка на сваю;
- P_I^P - расчетная нагрузка на сваю в наиболее невыгодной комбинации (определяют при расчете свай по I предельному состоянию);
- P_{II}^P - расчетная нагрузка на сваю, определяемая при расчете по II предельному состоянию;
- P^H - нормативная нагрузка на сваю, определяемая при расчете по II предельному состоянию;

R^H - нормативное сопротивление мерзлого грунта нормальному давлению под нижним концом сваи, определяемое согласно указаниям п.5.7 СНиП II-Б.6-66 или согласно РСН 30-67;

R_{cqi}^H - нормативное сопротивление мерзлых грунтов сдвигу по боковой поверхности смерзания для середины i -го слоя мерзлого грунта, определяемое согласно п.5.7 СНиП II-Б.6-66 или согласно РСН 30-67;

S - периметр поперечного сечения сваи;

$W(0)$ - осадка сваи в сечении $Z = 0$;

$[W(0)]$ - допустимая нормативная величина осадки верхнего конца сваи;

W_H, W_{gc} - соответственно скатие надземной части сваи и участка, расположенного в деятельном слое вечномерзлого грунта;

$\rho_{np.1}, \rho_{np.2}; \rho_{np.3}, \rho_{кр.1}; W_{np.1(0)}$ - координаты характерных точек графика "осадка-нагрузка" для свай в однослойных грунтах, соответствующих различным стадиям развития зон сдвигов в мерзлом грунте вдоль боковой поверхности сваи и под нижним торцом;

$W_{np.2(0)}; W_{np.3(0)}$ - координаты характерных точек графика "осадка-нагрузка" для свай в двухслойных грунтах, соответствующих различным стадиям развития зон сдвигов в мерзлом грунте вдоль боковой поверхности сваи и под нижним торцом;

$W_{кр.(0)}$

Z - текущая ордината, отсчитываемая от верхнего уровня вечномерзлого грунта;

Z_1 - текущая ордината, отсчитываемая от верхнего уровня вечномерзлого грунта до нижней поверхности первого (верхнего) слоя;

$Z_2 = (Z - h_1)$ - текущая ордината, отсчитываемая от нижней поверхности первого слоя до нижней поверхности второго слоя;

γ - коэффициент уменьшения несущей способности сваи, значения которого принимают согласно данным табл. I приложения I;

γ_1, γ_2 - коэффициенты уменьшения несущей способности соответственно для первого и второго слоев двухслойного грунта, значения которых принимают по табл. I, приложения I;

γ_{oi} - объемная масса грунта i -го слоя, примыкающего к свае;

$\gamma_0 = \frac{\sum_{i=1}^n \gamma_{oi} l_i}{\sum_{i=1}^n l_i}$ - осредненное значение объемной массы грунта, примыкающего к боковой поверхности сваи;

ρ_{Δ} - осадка сечения сваи, расположенного на уровне верхнего слоя вечномерзлого грунта;

θ - абсолютное значение температуры мерзлого грунта, $^{\circ}C$;

\mathcal{H} - коэффициент, зависящий от формы подошвы сваи (табл. 3 приложения I);

\mathcal{H}_g - коэффициент, зависящий от формы поперечного сечения подошвы сваи;

для прямоугольной формы при отношении сторон a^*/b^*

$$M_g = \sqrt{\frac{a^*}{5.8^*}};$$

для круглой формы поперечного сечения с диаметром

$$b^* = 0,89 d^*; M_g = 0,45;$$

- M_0 - коэффициент относительной поперечной деформации грунта (коэффициент Пуассона), значения которого выбирает согласно табл. 2 приложения I;
- ν - порядок функций Бесселя;
- τ_H - предельное сопротивление сдвигу однослойного мерзлого грунта в плоскости $\bar{z} = 0$ (см. п. 2.4);
- τ_{H1}, τ_{H2} - предельное сопротивление сдвигу первого и второго слоев мерзлого двухслойного грунта в плоскостях $\bar{z}_1 = 0$; $\bar{z}_2 = 0$;
- φ - угол внутреннего трения грунта, расположенного ниже подошвы свай;
- ϕ - несущая способность основания при расчетном температурном режиме грунтов.

РАСЧЕТ ПО ПЕРВОМУ ПРЕДЕЛЬНОМУ СОСТОЯНИЮ

2.1. Расчет центрально нагруженных свай по первому предельному состоянию выполняют при максимальной температуре грунта по формуле:

$$p_I^p \leq \phi,$$

где
$$\phi = k_1 m_1 \sum_{i=1}^{n_c} R_{cg_i}^H F_{cg_i} + k_2 m_2 F_0 [1,8 R^H - 0,8 \gamma_{оср} (l + l_{gc})]. \quad (1)$$

Примечание. Если сваи прорезают талый грунт, а также если слой сезонного промерзания - оттаивания сложен песчаными и крупнообломочными грунтами, допускается учитывать сопротивление трению этих грунтов по боковой поверхности свай. Нормативное сопротивление талых грунтов по боковой поверхности свай принимают согласно указаниям глав СНиП II-Б.5-67 "Свайные фундаменты. Нормы проектирования" в зависимости от способа погружения свай.

2.2. Если температура вечномерзлого грунта на глубине 10 м и ниже -2°C , несущую способность основания следует определять согласно указаниям пп. 5.9-5.10 СНиП II-Б.6-66.

РАСЧЕТ ПО ВТОРОМУ ПРЕДЕЛЬНОМУ СОСТОЯНИЮ

Расчет свай, погруженных в однослойный грунт

2.3. Согласно табл.5 СНиП П-Б.6-66, РСН 30-67 и п.1.11 настоящего Руководства строим кривую изменения предельных сопротивлений сдвигу вдоль ствола сваи.

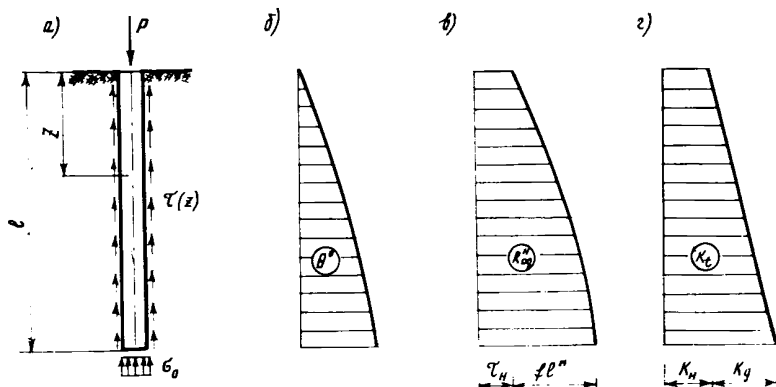


Рис.1. Эпюры распределения температур, значений нормальных сопротивлений грунта сдвигу и коэффициентов сдвига для свай в однородном мерзлом грунте:

а-расчетная схема; б-эпюра распределения температуры в мерзлом грунте; в-эпюра распределения нормативных значений сопротивления мерзлого грунта сдвигу; г-эпюра изменения коэффициентов сдвига вдоль свай

2.4. По методу наименьших квадратов подбираем значения параметров φ , n и τ_n степенной функции

$$R_{ig}^H(z) = \gamma(\tau_n + \varphi z^n) \quad (2)$$

таким образом, чтобы обеспечить максимальное приближение графика этой функции (рис.1) к кривой изменения предельных сопротивлений грунта сдвигу.

2.5. Опытным путем (см.приложение 2) или по графикам, приведенным на рис.2,3, определяем значения коэффициентов сдвига при $z = 0$ и $z = l$; $R_{H4}(R_H + R_G)$.

2.6. Величину коэффициента постели для свай с плоской подошвой определяем по формуле

$$k_0 = \frac{E_{2p}}{\beta^* \mu (1 - \mu_0^2)} \quad (3)$$

Для вмороженных свай в зависимости от абсолютного значения температуры мерзлого грунта θ значения $E_{гр}$ определяют по приведенным ниже формулам:

мерзлые грунты (при температуре от $-0,6^{\circ}$ до -10°C)

$$E_{гр} = (0,5 + 2,1\theta) 10^4 \text{ кгс/см}^2;$$

мерзлые пылеватые грунты (при температуре от $-1,5^{\circ}\text{C}$ до -5°C)

$$E_{гр} = (0,4 + 1,4\theta) 10^4 \text{ кгс/см}^2;$$

мерзлые глинистые грунты (при температуре от $-1,5^{\circ}\text{C}$ до -5°C)

$$E_{гр} = (0,5 + 0,23\theta) 10^4 \text{ кгс/см}^2;$$

мерзлые песчаные грунты (при температуре от нуля до $-0,6^{\circ}\text{C}$)

$$E_{гр} = (100 + 7,7 \cdot 10^6 \theta^{12}) \text{ кгс/см}^2;$$

мерзлые глинистые и пылеватые грунты (при температуре от нуля до $-1,5^{\circ}\text{C}$)

$$E_{гр} = 1895 \theta^{3,6} \text{ кгс/см}^2.$$

Значения коэффициента k_0 для забивных свай определяем согласно результатам испытаний (см. приложение 2).

2.7. Согласно табл. IО и II СНиП П-Б. I-62^X устанавливаем величину допустимой осадки сваи для рассматриваемого вида сооружения - $[W(0)]$

2.8. Находим значения критической нагрузки $P_{кр}$ и осадки верхнего торца сваи под действием этой нагрузки $W_{кр}(0)$ (рис. 4):

$$P_{кр} = \gamma se \left(\bar{c}_H + \frac{\beta}{\pi+1} e^{\pi} \right) + [1,8R^H - 0,8\gamma_0 (e + e_{g.c.})] F_0;$$

$$W_{кр}(0) = \frac{\gamma se^2}{EF} (0,5\bar{c}_H + \beta e^{\pi}) - \frac{pp}{EF} - mk - \frac{\bar{c}_H + \beta e^{\pi}}{k_H + k_g}, \quad (4)$$

$$\text{где } m = \left\{ \left[\frac{P_{кр}}{F_0} - \frac{\gamma se}{F_0} \left(\bar{c}_H + \frac{\beta e^{\pi}}{\pi+1} \right) \right] - d + \frac{1}{2kk_0} \right\}^2 - g -$$

$$- \left(\frac{1}{2kk_0} \right)^2 + \frac{d}{kk_0}; \quad (5)$$

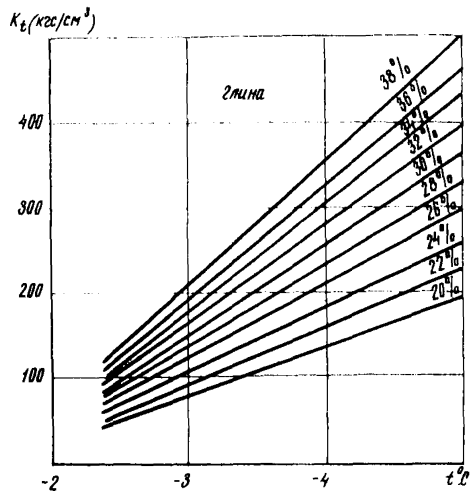
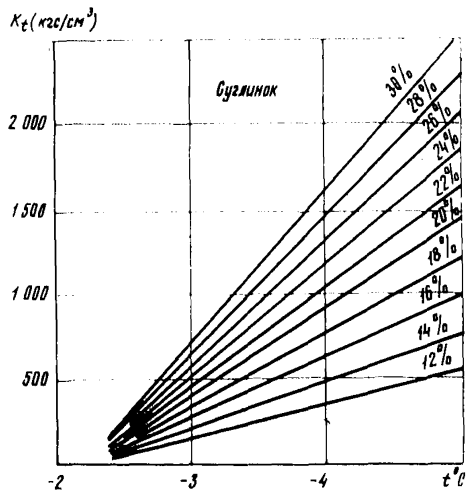


Рис.2. Графики зависимости коэффициентов сдвига глинистых мерзлых грунтов от влажности и температуры

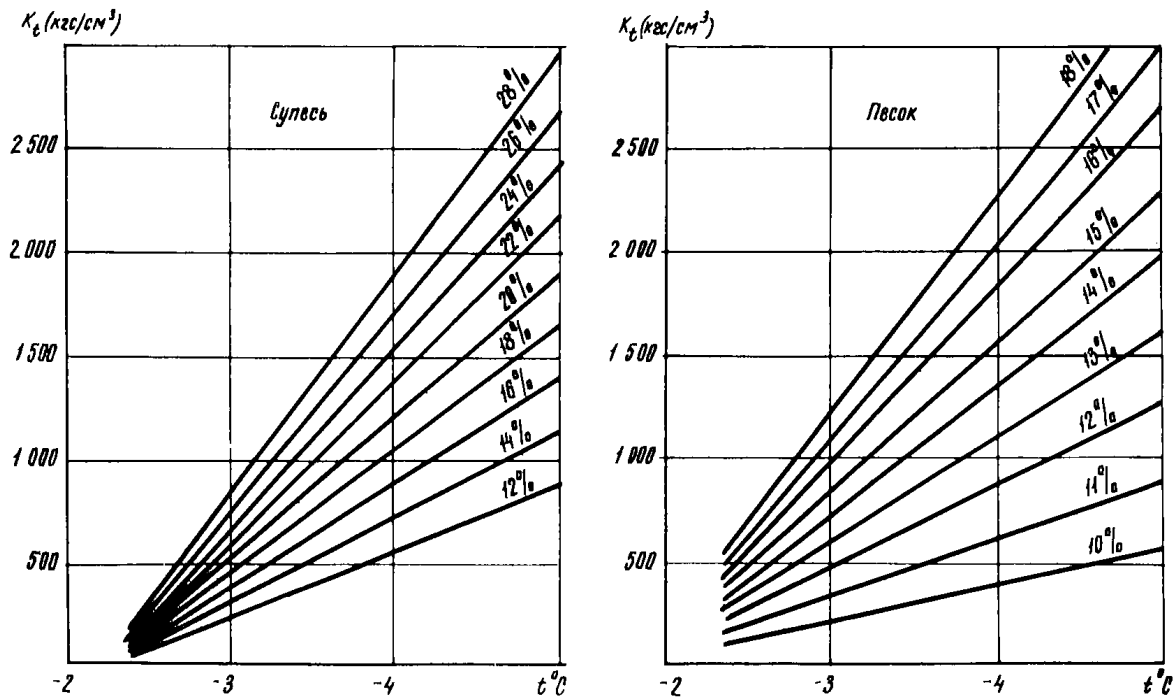


Рис.3. Графики зависимости коэффициентов сдвига песчаных мерзлых грунтов от влажности и температуры

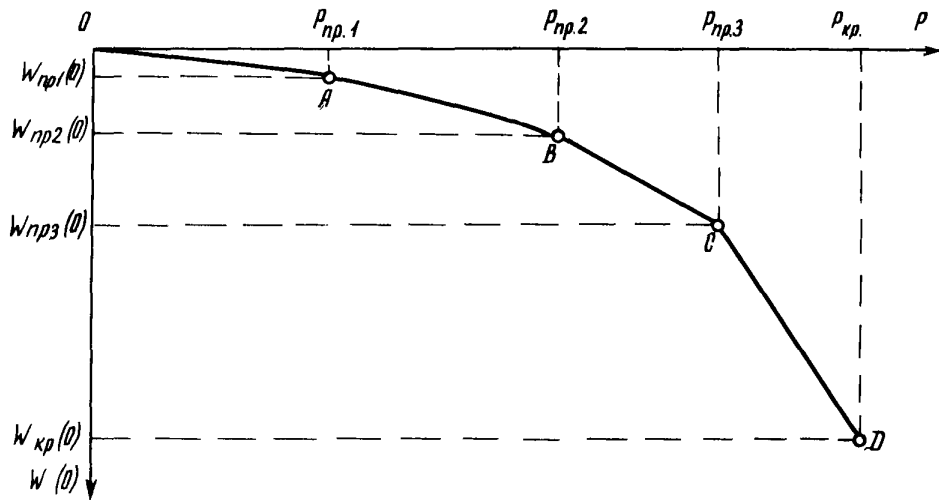


Рис.4. График зависимости осадки центрально нагруженной сваи в однородном мерзлом грунте от нагрузки

$$\beta = \frac{\varphi}{(n+1)(n+2)};$$

$$k = \frac{\alpha_g(1+\beta^*)\delta}{4E_{2p}[\gamma_0(e+e_{gc})+2ctg(\frac{\pi}{4}-\frac{\varphi}{2})]} \left. \begin{array}{l} \\ \\ \\ \end{array} \right\} \text{при } c \geq 0,5\gamma_0 e \operatorname{tg}\left(\frac{\pi}{4}-\frac{\varphi}{2}\right);$$

$$d = 2ctg\left(\frac{\pi}{4} + \frac{\varphi}{2}\right);$$

$$k = \frac{\alpha_g(1+\beta^*)\cos\varphi \operatorname{tg}\left(\frac{\pi}{4}-\frac{\varphi}{2}\right)\delta}{16E_{2p}[\gamma_0(e+e_{gc})\operatorname{tg}\varphi+c]} \left. \begin{array}{l} \\ \\ \end{array} \right\} \text{при } c \leq 0,5\gamma_0 e \operatorname{tg}\left(\frac{\pi}{4}-\frac{\varphi}{2}\right);$$

$$d = \gamma_0 e$$

$$g = (R^H - d)^2; \quad \beta^* = 1 - \frac{2\mu_0}{1-\mu_0};$$

2.9. Величину $W_{кр}(0)$ необходимо сопоставить с величиной

$$\Delta = [W(0)] - W_H - W_{gc}, \quad (6)$$

где

$$W_H = \frac{\rho e_H^1}{EF}, \quad (7)$$

$$W_{gc} = \frac{\rho e_{gc}}{EF}, \quad (8)$$

$W_H(0)$; W_{gc} - соответственно сжатие надземной части сваи длиной e_H и участка сваи длиной e д.с., расположенного в деятельном слое вечномёрзлого грунта.

Если $W_{кр}(0) \leq \Delta$, то дальнейший расчет по деформациям не ведут. В этом случае необходимо ограничиться расчетом по первому предельному состоянию.

2.10. Если $W_{кр}(0) > \Delta$, то следует определить значения нагрузки $P_{пр.з}$ и осадки $W_{пр.з}(0)$:

$$P_{пр.з} = \gamma s e \left(\tau_H + \frac{\varphi}{n+1} e^n \right) + R^H F_0; \quad (9)$$

$$W_{пр.з}(0) = \frac{0,5\gamma s \tau_H e}{EF} \left(\frac{2EF}{k_0 F_0} + e \right) + \frac{\gamma s \varphi e^{n+1}}{EF(n+1)(n+2)} \left[\frac{EF}{k_0 F_0} (n+2) + e \right] - \frac{P}{EF} \left(\frac{EF}{k_0 F_0} + e \right). \quad (10)$$

Если $W_{\text{пр.з}}(0) < 0$, то согласно зависимости по формуле (5) строят участок \overline{CD} графика "осадка-нагрузка" (рис.4) и по величине осадки Δ находят значение допустимой нормативной нагрузки.

2.11. При $W_{\text{пр.з}}(0) > \Delta$ вычисляют нагрузку $P_{\text{пр.2}}$ осадку $W_{\text{пр.2}}(0)$ под действием этой нагрузки:

$$P_{\text{пр.2}} = \frac{k_0 F_0}{k_H + k_g} (\tau_H + \beta e^{\alpha}) + \gamma s e (\tau_H + \frac{\ell}{n+1} e^{\alpha}); \quad (II)$$

$$W_{\text{пр.2}}(0) = \frac{\gamma s e^2}{EF} (0,5 \tau_H + \beta e^{\alpha}) - \frac{p e}{EF} - \frac{\tau_H + \beta e^{\alpha}}{k_H + k_g}. \quad (I2)$$

Если $W_{\text{пр.2}}(0) < 0$, то согласно зависимости по формуле (10) строят участок \overline{BC} графика "осадка-нагрузка" и находят значение нормативной нагрузки.

2.12. При $W_{\text{пр.2}}(0) > 0$ следует найти значения нагрузки $P_{\text{пр.1}}$ и осадки $W_{\text{пр.1}}(0)$:

$$P_{\text{пр.1}} = \frac{\tau_H \alpha \beta E F}{k_H [G(\Gamma - H) - H]}; \quad (I3)$$

$$W_{\text{пр.1}}(0) = - \frac{\tau_{H1}}{k_{H1}}, \quad (I4)$$

где

$$\alpha = \frac{k_g}{k_H e}, \quad \beta = \sqrt{\frac{k_H S}{EF}} \cdot \frac{1}{\alpha},$$

$$G = \frac{k_0 F_0 N^* + K \alpha \beta E F (1 + \alpha e)^{0,5}}{k_0 F_0 Q + \alpha \beta E F (1 + \alpha e)^{0,5}} \cdot \frac{1}{L - K};$$

$$K = \frac{I_{-3} \left[\frac{2}{3} \beta (1 + \alpha e)^{1,5} \right]}{I_{-2} \left(\frac{2}{3} \beta \right)}, \quad L = \frac{I_{-3} \left[\frac{2}{3} \beta (1 + \alpha e)^{1,5} \right]}{I_{-2} \left(\frac{2}{3} \beta \right)};$$

$$Q = \frac{M - N^*}{L - K}; \quad M = \frac{I_{-3} \left[\frac{2}{3} \beta (1 + \alpha e)^{1,5} \right]}{I_{-2} \left(\frac{2}{3} \beta \right)};$$

$$N^* = \frac{I_{\frac{1}{3}} \left[\left(\frac{2}{3} \theta (1 + ae) \right)^{1,5} \right]}{I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \theta \right)}$$

$$T = \frac{I_{-\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \theta \right)}{I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \theta \right)}; \quad H = \frac{I_{\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \theta \right)}{I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \theta \right)}$$

Значения модифицированных функций Бесселя $I_{\frac{1}{3}}(x)$ и $I_{\frac{2}{3}}(x)$ при значениях аргумента, меньше 10, определяют по табл.4, приведенной в приложении I. При вычислении значения функций Бесселя отрицательного порядка ν можно пользоваться формулой

$$\bar{I}_{\nu}(x) = \frac{2}{\sqrt{\pi}} K_{\nu}(x) \sin \nu \frac{\pi}{2} + \bar{I}_{\nu}(x);$$

При $0 < x \leq 1$:

$$I_{\nu}(x) \approx \frac{1}{\Gamma(\nu+1)} \left(\frac{x}{2} \right)^{\nu},$$

где $\Gamma(\nu+1)$ - гамма - функция

$$\Gamma\left(\frac{1}{3}\right) = 2,678938535;$$

$$\Gamma\left(\frac{2}{3}\right) = 1,354117939;$$

$$\Gamma\left(\frac{4}{3}\right) = 0,892\ 979\ 512;$$

$$\Gamma\left(\frac{5}{3}\right) = 0,902\ 745\ 293.$$

При $x > 10$

$$\bar{I}_{\nu}(x) = \frac{e^x}{\sqrt{2\pi x}} \left[1 - \frac{4\nu^2 - 1}{1! 8x} + \frac{(4\nu^2 - 1^2)(4\nu^2 - 3^2)}{2! (8x)^2} - \dots \right].$$

2.13. Как правило, $W_{\text{пр. I}}(0) < \Delta$, поэтому следует построить участок $\bar{A}\bar{B}$ графика "Осадка-нагрузка" согласно зависимости

$$W(z) = \frac{\gamma s e^{\frac{2}{\pi} \alpha}}{EF} (0,5 \bar{T}_H - \beta e^{\frac{\pi}{2} z}) - \frac{\rho e^{\frac{\pi}{2} z}}{EF} - \frac{\bar{T}_H + \beta e^{\frac{\pi}{2} z}}{k_H + k_g} \quad (15)$$

и по допустимой осадке Δ найти значение нормативной нагрузки. Величину $e_{n\lambda}$, входящую в формулу (15), определяют графически как точку пересечения графиков функций Φ_1^* и Φ_2^*

$$\Phi_1^* = a_2 \delta_2 EF (\tau_H + \psi e_{n\lambda}^n); \quad (16)$$

$$\Phi_2^* = (k_H + \frac{e_{n\lambda}}{e} k_g) \left[P - \gamma S (\tau_H e_{n\lambda} + \psi \frac{e_{n\lambda}^{n+1}}{n+1}) \right] [H_2 (1 + G_2) - G_2 T_2]; \quad (17)$$

где:

$$a_2 = \frac{k_{g2}}{k_{H2}(e - e_{n\lambda})}; \quad \delta_2 = \frac{1}{a_2} \sqrt{\frac{k_{H2} S}{EF}};$$

$$k_{H2} = k_H + k_g \frac{e_{n\lambda}}{e}; \quad k_{g2} = k_g (1 - \frac{e_{n\lambda}}{e});$$

$$G_2 = \frac{k_0 F_0 N_2^* + K a_2 \delta_2 EF [1 + a_2 (e - e_{n\lambda})]^{0.5}}{k_0 F_0 Q_2 + a_2 \delta_2 EF [1 + a_2 (e - e_{n\lambda})]^{0.5}}; \quad \frac{1}{L_2 - K_2};$$

$$K_2 = \frac{I_{-\frac{2}{3}} \left\{ \frac{2}{3} \delta_2 [1 + a_2 (e - e_{n\lambda})]^{1.5} \right\}}{I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)}; \quad L_2 = \frac{I_{\frac{2}{3}} \left\{ \frac{2}{3} \delta_2 [1 + a_2 (e - e_{n\lambda})]^{1.5} \right\}}{I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)};$$

$$Q_2 = \frac{M_2 - N_2^*}{L_2 - K_2}; \quad M_2 = \frac{I_{-\frac{4}{3}} \left\{ \frac{2}{3} \delta_2 [1 + a_2 (e - e_{n\lambda})]^{1.5} \right\}}{I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)};$$

$$N_2^* = \frac{I_{\frac{1}{3}} \left\{ \frac{2}{3} \delta_2 [1 + a_2 (e - e_{n\lambda})]^{1.5} \right\}}{I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)};$$

$$T_2 = \frac{I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)}{I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)}; \quad H_2 = \frac{I_{\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)}{I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta_2 \right)}.$$

2.14. Находят величину расчетной нагрузки

$$P_{II}^P = n_n P^H \quad (18)$$

Из значений, определенных по формулам (I) и (18), наименьшее принимают за допустимую расчетную нагрузку, которую можно приложить к свае.

Расчет свай, погруженных в двухслойный грунт

2.15. Согласно табл.5 СНиП II-Б.6-66 и п.1.11 настоящего Руководства строят кривую изменения предельных сопротивлений сдвигу вдоль ствола сваи для каждого грунтового слоя.

2.16. Подбирают значения φ , n степенной функции

$$R_{сд}^H(z) = \gamma_1 (\tau_{H_1} + \varphi_1 z_1^n), \quad (19)$$

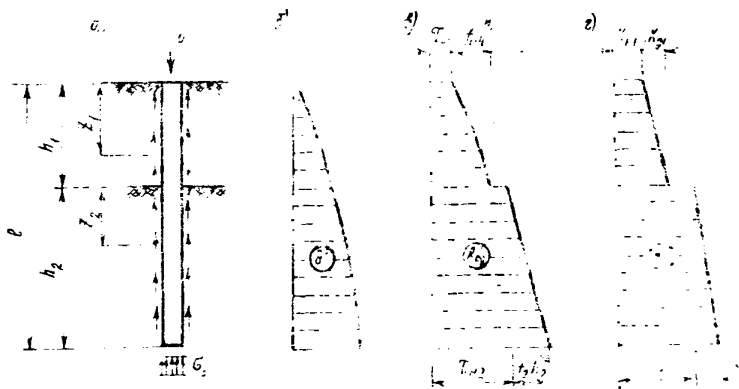


Рис.5. Эпюры распределения температур, сопротивлений грунта сдвигу и коэффициентов сдвига для сваи в двухслойном мерзлом грунте:

а-расчетная схема; б-эпюра распределения температуры в мерзлом грунте; в-эпюра распределения нормативных значений сопротивлений мерзлого грунта сдвигу; г-эпюра изменения коэффициентов сдвига вдоль свай

для первого слоя и значения $f_2; \tau_{H2}; \tau_{H2}$ степенной функции

$$R_{cg_2}^H(z) = \gamma_2 (\tau_{H2} + f_2 z_2^{n_2}); \quad (20)$$

для второго грунтового слоя таким образом, чтобы обеспечить максимальное приближение графиков этих функций (рис.5) к кривым изменениям предельных сопротивлений сдвигу в пределах каждого слоя.

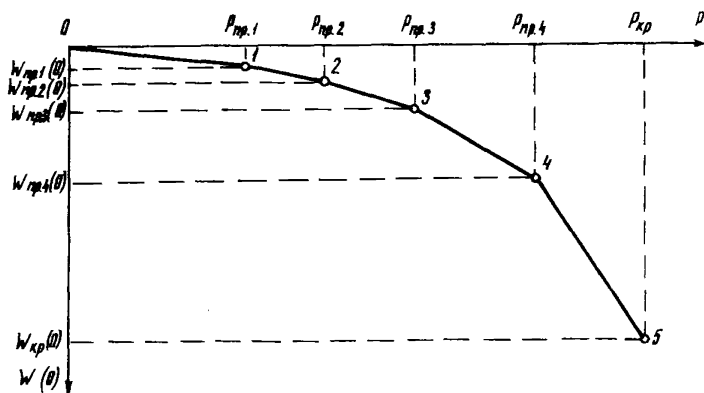


Рис.6. График зависимости осадки центрально нагруженной сваи в двухслойном мерзлом грунте от нагрузки

2.17. Значения коэффициентов $k_{H1}; k_{H2}; (k_{H1} + k_{g1}); (k_{H2} + k_{g2})$ и величину допустимой осадки принимают согласно пп.2.5-2.7 настоящего Руководства.

2.18. Определяют координаты первой точки графика "осадка-нагрузка" (рис.6):

$$P_{пр.1} = a_{12} b_{12} EF \left[C_{12} I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} b_{12} \right) + C_{12}' I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} b_{12} \right) \right]; \quad (21)$$

$$w_{пр.1}(0) = - \frac{\tau_{H1}}{k_{H1}},$$

$$C_{12} = \frac{(K_3 K_6 - K_1 K_5) \bar{U}_{H1}}{(K_3 K_4 - K_2 K_5) k_{H1}}; \quad C'_{12} = - \frac{C_{12} I_{\frac{2}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12}) + \frac{\bar{U}_{H1}}{k_{H1}}}{I_{-\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12})}, \quad (22)$$

$$K_1 = \frac{I_{\frac{2}{3}}(D_1)}{I_{-\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12})}; \quad K_2 = I_{-\frac{2}{3}}(D_1) - K_1 I_{\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12});$$

$$K_3 = B_1 \left[I_{-\frac{2}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{22}) - \frac{d_{13}}{d_{14}} I_{\frac{2}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{22}) \right];$$

$$K_4 = B_3 \left[I_{\frac{1}{3}}(D_1) - \frac{I_{\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12})}{I_{-\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12})} I_{-\frac{1}{3}}(D_1) \right];$$

$$K_5 = I_{\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{22}) - \frac{d_{13}}{d_{14}} I_{-\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{22}); \quad K_6 = \frac{I_{-\frac{1}{3}}(D_1)}{I_{-\frac{1}{3}}(\frac{2}{3} \delta_{12})} B_3;$$

$$a_{12} = \frac{k_{q1}}{k_{H1} h_1}; \quad a_{22} = \frac{k_{q2}}{k_{H2} h_2};$$

$$\delta_{12} = \frac{1}{a_{12}} \sqrt{\frac{k_{H1} S}{EF}}; \quad \delta_{22} = \frac{1}{a_{22}} \sqrt{\frac{k_{H2} S}{EF}};$$

$$B_1 = \frac{a_{22} \delta_{22}}{a_{12} \delta_{12} (1 + a_{12} h_1)}; \quad B_3 = \sqrt{(1 + a_{12} h_1)};$$

$$B_2 = a_{22} \delta_{22} \frac{EF}{k_0 F_0} \sqrt{1 + a_{22} h_2};$$

$$D_1 = \frac{2}{3} \delta_{12} \sqrt{(1 + a_{12} h_1)^3};$$

$$d_{13} = B_2 I_{-\frac{2}{3}}(D_2) + I_{\frac{1}{3}}(D_2);$$

$$d_{14} = B_2 I_{\frac{2}{3}}(D_2) + I_{-\frac{1}{3}}(D_2);$$

$$D_2 = \frac{2}{3} \delta_{22} \sqrt{(1 + a_{22} h_2)^3}.$$

2.19. Определяют величины $W_{np,2}(h_1)$ и $W'_{np,2}(h_1)$;

$$W_{np,2}(h_1) = - \frac{\bar{v}_{H_1} + \beta_1 h_1^{n_1}}{k_{H_1} + k_{g_1}}; \quad (23)$$

$$W'_{np,2}(h_1) = - \frac{\gamma_2 S h_2^2}{EF} \left(\frac{\bar{v}_{H_2}}{2} + \frac{\beta_2 h_2}{n_2 + 2} \right) - \frac{\bar{v}_{H_2} + \beta_2 h_2^{n_2}}{k_{H_2} + k_{g_2}} \left(1 + \frac{k_0 F_0 h_2}{EF} \right) \quad (24)$$

2.20. Если $W_{np,2}(h_1) < W'_{np,2}(h_1)$, то координаты точек графика "осадка-нагрузка" находят в следующей последовательности:

а) проверяют условие:

$$\frac{\bar{v}_{H_1} + \beta_1 h_1^{n_1}}{k_{H_1} + k_{g_1}} < \frac{\bar{v}_{H_2}}{k_{H_2}}. \quad (25)$$

Если это условие соблюдено, то координаты второй точки графика определяют по формулам:

$$P_{np,2} = EF \left[d_{21} I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta_{22} \right) K_{22} + d_{21} I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta_{22} \right) C'_{22} + d_{22} \right]; \quad (26)$$

$$W_{np,2}(0) = - (d_{17} + d_{23}) - h_1 \left[d_{21} I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta_{22} \right) C_{22} + d_{21} I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta_{22} \right) C'_{22} + d_{22} \right], \quad (27)$$

где

$$C_{22} = - \frac{d_{19}}{I_{\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta_{22} \right) - \frac{d_{13}}{d_{14}} I_{-\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta_{22} \right)}; \quad C'_{22} = - \frac{d_{13}}{d_{14}} C_{22};$$

$$d_{17} = \frac{\bar{v}_{H_1} + \beta_1 h_1^{n_1}}{k_{H_1} + k_{g_1}}; \quad d_{21} = \sqrt{\frac{k_{H_2} S}{EF}};$$

$$\psi_1 = \frac{\gamma_1 S}{EF}; \quad \beta_1 = \frac{\beta_1}{(n_1 + 1)(n_1 + 2)};$$

$$d_{22} = \psi_1 [\bar{v}_{H_1} h_1 + (n_1 + 2) \beta_1 h_1^{n_1 + 1}];$$

$$d_{23} = - \psi_1 (0,5 \bar{v}_{H_1} h_1^2 + \beta_1 h_1^{n_1 + 2}).$$

Если условие (25) не соблюдено, то вместо формул (26) - (27) необходимо применить следующие формулы

$$P'_{np,2} = \frac{EF}{h_2 n_{\Pi\Lambda}} \left[d_{17} + d_{22} + \psi_2 h_{2\Pi\Lambda}^2 (\alpha_5 \tau_{H_2} + \beta_2 h_{2\Pi\Lambda}^{n_2}) - \frac{h_2 (\tau_{H_2} + f_2 h_{2\Pi\Lambda}^{n_2})}{k_{H_2} h_2 + k_{g_2} h_{2\Pi\Lambda}} \right] \quad (28)$$

$$W'_{np,2}(0) = -(d_{17} + d_{23}) - \frac{P'_{np,2} h_1}{EF}, \quad (29)$$

где $\psi_2 = \frac{\tau_2 S}{EF}$; $\beta_2 = \frac{f_2}{(n_2+1)(n_2+2)}$.

Величину $h_{2\Pi\Lambda}$ находят из уравнения

$$\psi_2 h_{2\Pi\Lambda} \left[\alpha_5 \tau_{H_2} + (n_2+3) \beta_2 h_{2\Pi\Lambda}^{n_2} \right] = \frac{(\tau_{H_2} + f_2 h_{2\Pi\Lambda}^{n_2}) (m_1 m_2 h_{2\Pi\Lambda} \alpha'_{22} \beta'_{22}) h_2}{k_{H_2} h_2 + k_{g_2} h_{2\Pi\Lambda}} \quad (30)$$

которое решают графически или методом последовательных приближений. В этом уравнении приняты следующие обозначения:

$$m_1 = \frac{1}{\frac{\alpha_{47}}{\alpha_{48}} I_{-\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta'_{22} \right) - I_{\frac{1}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta'_{22} \right)};$$

$$\alpha'_{22} = \frac{k_{g_2}}{k_{H_2} h_2 + k_{g_2} h_{2\Pi\Lambda}}; \quad \beta'_{22} = \frac{1}{\alpha'_{22}} \sqrt{\frac{k_{g_2} S}{h_2 \alpha'_{22} EF}};$$

$$m_2 = \frac{\alpha_{47}}{\alpha_{48}} I_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta'_{22} \right) - I_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \beta'_{22} \right);$$

б) вычисляют значения координат третьей точки графика "осадка-нагрузка"

$$P_{np,3} = EF (d_{22} + C_{21}); \quad (31)$$

$$W_{np,3}(0) = d_{52} + d_{23} - h_2 d_{22} - C_{21} (d_{51} + h_1), \quad (32)$$

где

$$C_{21} = d_{45} + \frac{k_0 F_0}{EF} d_{41};$$

$$d_{41} = \frac{\bar{c}_{H2} + f_2 h_2^{n_2}}{k_{H2} + k_{g2}}; \quad d_{45} = (n_2 + 2) \beta_2 \psi_2 h_2^{n_2 + 1};$$

$$d_{51} = h_2 + \frac{EF}{k_0 F_0}; \quad d_{52} = d_{50} + d_{45} \frac{EF}{k_0 F_0}, \quad d_{50} = \psi_2 (0,5 \bar{c}_{H2} h_2^2 + \beta_2 h_2^{n_2 + 2});$$

в) координаты четвертой точки находят согласно выражениям:

$$P_{np.4} = EF(d_{22} + d_{45}) + R^H F_0; \quad (33)$$

$$W_{np.4}(0) = d_{23} + d_{52} + d_{51} d_{22} - \frac{P_{np.4}(h_1 + d_{51})}{EF} - d_{41}; \quad (34)$$

г) координаты пятой точки графика определяют по формулам:

$$P_{kp} = (d_{22} + d_{45})EF + [1,8 R^H - 0,8 \beta_0^* (h_1 + h_2)] F_0; \quad (35)$$

$$W_{kp}(0) = d_{23} - \frac{P_{kp} h_1}{EF} + \frac{1}{z_2} (\bar{c}_{21} d_{74} - \bar{c}_{21}^2 d_{73} - d_{75}) - d_{17}, \quad (36)$$

где

$$\bar{c}_{21} = \frac{P}{EF} - d_{22}; \quad z_1 = \frac{F_0}{EF}; \quad z_2 = \frac{1}{k}; \quad z_3 = d_{79}^2;$$

$$d_{72} = d_{45} + z_1 d_{79}; \quad d_{73} = \frac{1}{z_1^2}; \quad d_{74} = \frac{2d_{72}}{z_1^2} - z_2 h_2;$$

$$d_{75} = \left(\frac{d_{72}}{z_1} \right)^2 - z_2 d_{50} - z_3 + d_{80}; \quad d_{79} = 2C - \frac{1}{2kk_0};$$

$$d_{80} = 4C^2 - g;$$

д) по результатам вычислений строят график "осадка-нагрузка". При построении графика точки 0-1, 3-4, 4-5 следует соединить прямыми, а точки 1, 2, 3 - плавной кривой.

2.2I. Если $W_{np,2}(h_1) > W'_{np,2}(h_1)$, то расчет ведут в изложенной ниже последовательности.

Определяют координаты второй точки графика "осадка-нагрузка" по формулам:

$$P''_{np,2} = EF \left\{ (\sqrt{d_{10}} (d_9 + h_{1np})) \left[d_{85} \bar{I}_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta'_{12} \right) + d_{86} \bar{I}_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \delta'_{12} \right) + \right. \right. \\ \left. \left. + \psi_1 h_{1np} \left[\bar{I}_{n_1} + \beta_1 (n_1 + 2) h_{1np}^{n_1} \right] \right] \right\};$$

$$W''_{np,2}(0) = \psi_1 (0,5 \bar{I}_{n_1} + \beta_1 h_{1np}^{n_1}) h_{1np}^2 - \frac{P''_{np,2}}{EF} h_{1np} \frac{h_1 (\bar{I}_{n_1} + h_{1np}^{n_1})}{k_{H_1} h_1 + k_{g_1} h_{1np}}; \quad (38)$$

где

$$d'_{12} = \frac{k_{g_1}}{k_{H_1} h_1 + k_{g_1} h_{1np}}; \quad \delta'_{12} = \frac{1}{d'_{12}} \sqrt{\frac{k_{g_1} S}{h_2 d'_{12} EF}}; \quad d_9 = \frac{k_{H_1} h_1}{k_{g_1}};$$

$$d_{10} = \frac{k_{g_1} S}{h_1 EF}; \quad d_{12} = \frac{2}{3} \sqrt{d_{10} (d_9 + h_1)^3}; \quad d_{11} = \sqrt{d'_{12} (d_9 + h_1)};$$

$$d_{15} = \sqrt{d_9 + h_1}; \quad d_{82} = d_{11} d_{15} \left[I_{\frac{1}{3}}(d_{12}) I_{\frac{2}{3}}(d_{12}) - I_{\frac{1}{3}}(d_{12}) I_{-\frac{2}{3}}(d_{12}) \right];$$

$$d_{83} = d_{11} d_{51} I_{\frac{2}{3}}(d_{12}) + d_{15} \bar{I}_{-\frac{2}{3}}(d_{12}); \quad d_{84} = d_{11} d_{52} \bar{I}_{\frac{2}{3}}(d_{12});$$

$$d_{85} = \frac{d_{84} - d_{83} C_{21}}{d_{82}}; \quad d_{86} = C_{21} \frac{1 + \frac{d_{11} d_{83}}{d_{82}} I_{-\frac{2}{3}}(d_{12})}{d_{11} I_{\frac{2}{3}}(d_{12})} - \frac{d_{84} I_{-\frac{2}{3}}(d_{12})}{d_{82} I_{\frac{2}{3}}(d_{12})};$$

$$C_{21} = \frac{d_{80} - d_{41} - d_{52}}{h_2 - d_{51}}.$$

Значение $h_{1, \Pi \Lambda}$ следует определять из уравнения

$$\sqrt{d_g + h_{1, \Pi \Lambda}} \left[d_{85} \bar{I}_{\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \bar{b}_{12} \right) + d_{86} \bar{I}_{-\frac{2}{3}} \left(\frac{2}{3} \bar{b}_{12} \right) \right] = - \frac{h_1 (\bar{c}_{H_1} + \bar{c}_{H_1}^f h_{1, \Pi \Lambda}^{n_1})}{k_{H_1} h_1 + k_{g_1} h_{1, \Pi \Lambda}}. \quad (39)$$

Это уравнение решают графически или методом последовательных приближений.

Определяют величину $N'_{\text{пр.3}}(e)$.

$$N'_{\text{пр.3}}(e) = EF \left(\frac{d_{17} + d_{52}}{d_{51}} - d_{45} \right). \quad (40)$$

При определении координат точек 3, 4, 5 графика "осадка-нагрузка" (рис.6) следует рассматривать один из двух случаев:

И с л у ч а й

Если $N'_{\text{пр.3}}(e) \leq R^H F_D$, то определяют координаты согласно зависимостям:

Точка 3

$$P'_{\text{пр.3}} = EF \left(d_{22} + \frac{d_{17} + d_{52}}{d_{51}} \right); \quad (41)$$

$$W_{\text{пр.3}}(0) = d_{23} - d_{17} - h_1 \left(d_{22} + \frac{d_{17} + d_{52}}{d_{51}} \right). \quad (42)$$

Точка 4

Значение $P_{\text{пр.4}}$ находят по формуле (33), а

$$W_{\text{пр.4}}(0) = d_{23} - d_{17} - d_{45} + d_{52} + d_{51} d_{22} + \frac{(d_{17} + d_{52}) h_2}{d_{51}} - \frac{P_{\text{пр.4}}(h_1 + d_{51}^f)}{EF}. \quad (43)$$

Точка 5

Координаты вычисляют согласно выражениям (35), (36).

П с л у ч а й

Если $N'_{пр3}(e) > R''_{F_0}$, то при вычислении значений осадок и усилий необходимо использовать следующие зависимости.

Точка 3

$$P''_{пр3} = EF(d_{22} + C_{21}^*); \quad (44)$$

$$W''_{пр3}(0) = d_{23} - d_{17} - h_1(d_{22} + C_{21}^*), \quad (45)$$

где

$$C_{21}^* = 0,5 d_{87} + \sqrt{0,25 d_{87}^2 + \frac{d_{17} z_2 - d_{75}}{d_{73}}}.$$

Точки 4,5

Координаты этих точек определяют по формулам (33), (43), (35), (36).

Согласно настоящему Руководству п.2.20д строят график "осадка-нагрузка"

2.22. По величине Δ , определяемой из выражения (6), согласно графику "осадка-нагрузка" находят значение нормативной нагрузки R^H .

2.23. Сравнивают значения расчетных нагрузок, вычисленных по формулам (I) и (I8). Меньшую из нагрузок принимает за допустимую.

Примеры расчетов одиночных центрально нагруженных свай в однородных и двухслойных мерзлых грунтах даны в приложении 3.

ПРИЛОЖЕНИЯ

ТАБЛИЦЫ РАСЧЕТНЫХ ВЕЛИЧИН

Таблица I

Глинистый грунт			Песчаный грунт		
$\theta^{\circ}\text{C}$	значения β для свай	для бетонных или деревянных	$\theta^{\circ}\text{C}$	значения β для свай	для бетонных или деревянных
4-1,5	0,49	0,40	4-1	0,46	0,38
I	0,45	0,36	0,5	0,40	0,28
0,5	0,37	0,29			

Таблица 2

Мерзлый грунт	Температура грунта, $^{\circ}\text{C}$	Коэффициент Пуассона (M_0)
Водонасыщенные песчаные грунты	-0,2	0,41
	-0,4	0,32
	-0,6	0,22
	-0,8 и ниже	0,13
Водонасыщенные пылеватые грунты	-0,3	0,35
	-0,4	0,30
	-0,6	0,22
	-0,8	0,18
	-1,0	0,17
	-1,2	0,16
	-1,4	0,15
	-1,5	0,14
-1,8 и ниже	0,13	
Водонасыщенные глинистые грунты	-0,5	0,45
	-0,6	0,44
	-0,8	0,42
	-1,0	0,41
	-1,2	0,39
	-1,4	0,37
	-1,6	0,36

Мерзлый грунт	:Температура :грунта, °С	:Кoeffициент :Пуассона (μ_0)
	-1,8	0,35
	-2,0	0,34
	-2,5	0,33
Водонасыщенные глинистые грунты	-3,0	0,31
	-3,5	0,30
	-4,0	0,28
	-4,5	0,27
	-5,0 и ниже	0,26

Таблица 3

Форма поперечного сечения подошвы сваи	:Кoeffициент, зависящий от :формы подошвы сваи (\mathcal{K})
Круг	0,79
Квадрат	0,88
Прямоугольник при отношении сторон:	
1,5	1,08
2,0	1,22
3,0	1,44
4,0	1,61

Таблица 4

x	$I_{\frac{1}{3}}(x)$	$\frac{2}{\sqrt{\pi}} K_{1/3}(x)$	$I_{\frac{2}{3}}(x)$	$\frac{2}{\sqrt{\pi}} K_{2/3}(x)$
0,0	0,000	∞	0,00000	∞
0,1	0,4133	1,8461	0,15057	3,026
0,2	0,5237	1,2601	0,24009	1,7837
0,3	0,6051	0,9607	0,3170	1,2716
0,4	0,6747	0,7676	0,3880	0,9681
0,5	0,7390	0,6296	0,4563	0,7678
0,6	0,8012	0,5253	0,5237	0,6257
0,7	0,8636	0,4434	0,5915	0,5187
0,8	0,9276	0,3776	0,6609	0,4354
0,9	0,9943	0,3238	0,7326	0,3688
1,0	1,0646	0,27911	0,8075	0,3148
1,1	1,1396	0,24167	0,8864	0,27024
1,2	1,2199	0,21001	0,9701	0,23312
1,3	1,3065	0,18305	1,0593	0,20191
1,4	1,4000	0,16000	1,1547	0,17547
1,5	1,5014	1,14016	1,2573	0,15294
1,6	1,6115	0,12302	1,3678	0,13364
1,7	1,7313	0,10818	1,4872	0,11704
1,8	1,8617	0,09527	1,6165	0,10270
1,9	2,0038	0,08402	1,7567	0,09027
2,0	2,1588	0,07419	1,9089	0,07947
2,1	2,3279	0,06559	2,0745	0,07007
2,2	2,5124	0,05805	2,2546	0,06185
2,3	2,7139	0,05142	2,4509	0,05466
2,4	2,9339	0,04559	2,6648	0,04835
2,5	3,174	0,84045	2,8981	0,04282
2,6	3,437	0,03592	3,153	0,03795
2,7	3,724	0,03192	3,431	0,03366
2,8	4,058	0,028380	3,734	0,029877
2,9	4,381	0,025249	4,066	0,026540
3,0	4,756	0,022476	4,429	0,023591
3,1	5,166	0,020018	4,826	0,020982
3,2	5,615	0,017838	5,259	0,018672

Продолжение табл.4

X	$:\bar{I}_{\frac{1}{3}}(X)$	$:\frac{2}{\sqrt{\pi}}K_{1/3}(X)$	$:\bar{I}_{\frac{2}{3}}(X)$	$:\frac{2}{\sqrt{\pi}}K_{2/3}(X)$
3,3	6,106	0,015902	5,734	0,016625
3,4	6,642	0,014183	6,253	0,014810
3,5	7,230	0,012654	6,821	0,013200
3,6	7,873	0,011295	7,443	0,011770
3,7	8,577	0,010085	8,124	0,010499
3,8	9,347	0,009008	8,869	0,009369
3,9	10,190	0,008049	9,686	0,008362
4,0	11,114	0,007194	10,580	0,007468
4,1	12,125	0,006432	11,560	0,006671
4,2	13,233	0,005752	12,633	0,005961
4,3	14,446	0,005145	13,809	0,005329
4,4	15,775	0,004604	15,098	0,004764
4,5	17,231	0,004120	16,511	0,004261
4,6	18,827	0,003688	18,060	0,003812
4,7	20,576	0,003303	19,759	0,003411
4,8	22,493	0,0029578	21,621	0,003053
4,9	24,594	0,0026495	23,663	0,0027332
5,0	26,898	0,0023739	25,902	0,0024474
5,1	29,423	0,0021273	28,359	0,0021920
5,2	32,19	0,0019067	31,05	0,0019637
5,3	35,23	0,0017093	34,01	0,0017594
5,4	38,56	0,0015325	37,25	0,0015767
5,5	42,21	0,0013743	40,81	0,0014132
5,6	46,22	0,0012326	44,72	0,0012669
5,7	50,62	0,0011057	49,00	0,0011360
5,8	55,45	0,0009920	53,71	0,0010187
5,9	60,74	0,0008901	58,87	0,0009137
6,0	66,55	0,0007988	64,54	0,0008196
6,1	72,93	0,0007169	70,77	0,0007354
6,2	79,93	0,0006469	77,60	0,0006599
6,3	87,61	0,0005778	85,10	0,0005922
6,4	96,04	0,0005188	93,34	0,0005315
6,5	105,30	0,0004658	102,39	0,0004771
6,6	115,47	0,0004184	112,33	0,0004283

Окончание табл.4

x	$\bar{I}_{\frac{1}{3}}(x)$	$\frac{2}{\sqrt{\pi}} K_{1/3}(x)$	$\bar{I}_{\frac{2}{3}}(x)$	$\frac{2}{\sqrt{\pi}} K_{2/3}(x)$
6,7	126,63	0,0003758	123,25	0,0003846
6,8	138,89	0,0003375	135,24	0,0003454
6,9	152,36	0,0003032	148,41	0,0003102
7,0	167,15	0,00027245	162,89	0,00027860
7,1	183,39	0,00024481	178,79	0,00025026
7,2	201,23	0,00022000	196,26	0,00022483
7,3	220,83	0,00019772	215,45	0,00020200
7,4	242,37	0,00017779	236,55	0,00018151
7,5	266,03	0,00015974	259,73	0,00016312
7,6	292,02	0,00014360	285,21	0,00014660
7,7	320,6	0,00012910	313,2	0,00013176
7,8	352,0	0,00011608	344,0	0,00011844
7,9	386,5	0,00010438	377,8	0,00010647
8,0	324,4	0,00009386	415,0	0,00009572
8,1	466,1	0,00008441	455,9	0,00008607
8,2	511,9	0,00007592	500,9	0,00007739
8,3	562,2	0,00006828	550,3	0,00006959
8,4	617,6	0,00006142	604,6	0,00006259
8,5	678,4	0,00005525	664,4	0,00005629
8,6	745,3	0,00004971	730,1	0,00005063
8,7	818,9	0,00004472	802,3	0,00004554
8,8	899,7	0,00004024	881,8	0,00004097
8,9	988,6	0,00003621	969,1	0,00003686
9,0	1086,4	0,00003258	1065,3	0,00003316
9,1	1194,0	0,000029322	1171,0	0,000029837
9,2	1312,2	0,000026389	1287,2	0,000026847
9,3	1442,3	0,000023751	1415,1	0,000024159
9,4	1585,3	0,000021377	1555,8	0,000021741
9,5	1742,6	0,000019242	1710,6	0,000019566
9,6	1915,7	0,000017321	1880,8	0,000017610
9,7	2106,1	0,000015593	2068,1	0,000015851
9,8	2315,5	0,000014038	2274,2	0,000014268
9,9	2545,8	0,000012639	2500,9	0,000012843
10,0	2799,2	0,000011379	2750,4	0,000011562

ОПРЕДЕЛЕНИЕ ЗНАЧЕНИЯ КОЭФФИЦИЕНТОВ

При выборе значений коэффициентов сдвига и коэффициентов уменьшения несущей способности можно использовать графики, приведенные на рис. 2-3, и таблицу I приложения I^х). Однако учитывая большое многообразие грунтов в районах вечной мерзлоты, рекомендуется определять эти коэффициенты опытным путем непосредственно в местах установки свай (см. приложение 4).

Коэффициент постели необходимо определять испытанием свай и заглубленных штампов в условиях района строительства. По мере накопления экспериментального материала, очевидно, появится возможность составить таблицы нормативных значений расчетных коэффициентов.

величины k_0, k_t, β можно определять двумя методами.

Первый метод следует применять при наличии хорошо оборудованной холодильной камеры с устойчиво поддерживаемой отрицательной температурой. Коэффициенты k_t и β определяют испытаниями моделей жестких свай^{xx}), загружаемых выдергивающей или вдавливающей нагрузкой. В последнем случае грунт под нижним торцом не должен препятствовать перемещениям подошвы свай; это достигается, например, укладкой под него поролона с замкнутыми порами, обмазанного герметиком.

Фактура боковой поверхности должна соответствовать материалу и качеству поверхности применяемых при строительстве свай. Модели необходимо испытывать в грунтовых и температурных условиях, аналогичных соответствующим условиям в районе строительства.

Если сваи предполагают устанавливать в пробуренные или пропаренные скважины, то модели нужно вморозить в грунтовый раствор с соответствующими физическими свойствами. Испытания проводят с пятикратным дублированием при ступенчатом нагруже-

х При температуре грунта выше $-2,5^{\circ}\text{C}$ значения k_t определяют по формуле: $k_t = 0,40 k_b (2,5)$, где $k_b (2,5)$ - значение коэффициента при температуре $-2,5^{\circ}\text{C}$.

xx Свая считается жесткой, если $I > \frac{h \Delta e}{\Delta e} > 0,95$. Здесь

$$\alpha = \sqrt{\frac{k_t S}{EF}}$$

нии. Каждую ступень выдерживают до полной стабилизации осадок. Первую ступень принимают равной $0,4 R_{сг}^H S\ell$ ($R_{сг}^H$ принимают по табл.5 СНиП П-Б.6-66, $S\ell$ - площадь контакта боковой поверхности модели с мерзлым грунтом), а следующие ступени - по $0,2 R_{сг}^H S\ell$.

Перемещения верхних торцов $W(0)$ измеряют индикаторами часового типа с ценой деления $0,01$ мм.

После срыва моделей нагрузку снимают и проводят повторное испытание до вторичного срыва. По результатам испытаний значения k_t и f вычисляют согласно формул:

$$k_t = \frac{P}{S\ell \omega(0)} ; \quad (46)$$

$$f = \frac{P_{2кр}}{P_{1кр}} , \quad (47)$$

где $P_{1кр}$; $P_{2кр}$ - нагрузки, при которых произошли соответственно первичный и вторичный срыв моделей.

Для определения коэффициентов сдвига и коэффициентов постели грунтов при забивном и бурозабивном методе погружения свай рекомендуется воспользоваться вторым методом.

Второй метод помогает найти характеристику грунтов по результатам испытаний свай в полевых условиях. Испытывают две сваи. Первую сваю забивают на глубину $1,0-1,5$ м от поверхности вечномерзлого грунта и испытывают на выдергивание. Вторую сваю забивают таким образом, чтобы ее подошва находилась на проектной отметке, а рабочая, соприкасающаяся с грунтом длина составляла $1,0-1,5$ м. Этого можно достигнуть, пробуриль в грунте скважину диаметром, больше максимального поперечного размера свай, на глубину, меньше проектной на $1,0-1,5$ м. Первую сваю испытывают на выдергивание, а вторую - последовательно на выдергивание и вдавливание. Эксперименты проводят при максимальной температуре вечномерзлых грунтов. Каждую ступень нагрузки выдерживают до полного затухания деформаций свай. Максимальная величина нагрузки не должна превышать значения $R_{сдср}^H$ где $R_{сдср}^H$ является средним арифметическим из величин $R_{сд}^H$ на уровне подошвы свай и $R_{сд}^H$ на уровне поверхности грунта,

расположенной на 1,0-1,5 м от нижнего торца. Благодаря этому ограничению все точки экспериментальных графиков "осадка-нагрузка" должны быть расположены на прямой $\bar{O}A$ (рис.4).

Значения коэффициентов определяют по формулам:

$$k_H = \frac{P_1}{S\ell_1 W_{(a)1}} ; \quad (48)$$

$$k_H + k_g = \frac{P_2}{S\ell_2 W_{(a)2}} ; \quad (49)$$

$$k_0 = \frac{1}{F_0} \left[\frac{P_2'}{W_{(a)2}'} - (k_H + k_g) S\ell_2 \right], \quad (50)$$

где $k_H; (k_H + k_g)$ - коэффициенты сдвига соответственно на уровне поверхности вечномерзлого массива и на проектной глубине забивки свай в мерзлый грунт;

$W_{(a)1}; W_{(a)2}; W_{(a)2}'$ - перемещения сечений свай, расположенных на уровне контакта с мерзлым грунтом под действием выдергивающих нагрузок P_1 для первой свай; выдергивающих нагрузок P_2 , или вдавливающих усилий P_2' для второй свай;

$\ell_1; \ell_2$ - заглубление соответственно первой или второй свай.

ПРИМЕРЫ РАСЧЕТА

Пример I

Требуется определить расчетную нагрузку на железобетонную сваю 30x30 см, вмороженную в глинистый грунт при льдистости меньше 0,1 на глубину 900 см. Температура мерзлого грунта увеличивается с глубиной по линейному закону от 0 до -0,8°C.

Толщина деятельного слоя вечномерзлого грунта - 100 см.

Длина надземной части сваи - 200 см.

Допускаемая осадка верхнего торца сваи - 0,8 см.

Объемная масса грунта - 1,7 г/см³.

Коэффициент перегрузки $\mu_n = 1,3$.

Коэффициенты сдвига равны: $k_H = 0$; $k_g = 32$ кгс/см³.

Расчет ведут в следующей последовательности,

1. Согласно исходным данным имеем:

$$F = F_0 = 900 \text{ см}^2;$$

$$S = 120 \text{ см};$$

$$l = 900 \text{ см};$$

$$l_H = 200 \text{ см};$$

$$l_{дс} = 100 \text{ см};$$

$$E = 2 \cdot 10^5 \text{ кгс/см}^2;$$

$$\gamma_0 = 1,7 \text{ гс/см}^3;$$

$$\varphi = 0.$$

2. Согласно табл. I-3 приложения I находим

$$\mu_0 = 0,42; \quad \mathcal{K} = 0,88; \quad \gamma' = 0,43.$$

3. Учитывая указания п 2.3, определяем величину k_0

$$k_0 = \frac{1895 \cdot 0,8^{3,6}}{30 \times 0,88 (1 - 0,42^2)} = 38,3 \text{ кгс/см}^3.$$

Значение R^H выбираем по таблице 6 СНиП II-Б.6-66 при $\theta = -0,8^\circ\text{C}$: $R^H = 5,2$ кгс/см².

4. Согласно п.2.4 настоящего Руководства подбираем значения параметров степенной функции (2).

Последовательность расчета приведена в таблице 5.

Таблица 5

k	$Z, \text{см}$	$\theta, ^\circ\text{C}$	$R_{cg}^H, \text{кгс/см}^2$	$\frac{R_{cg}^H}{r}, \text{кгс/см}^2$	$\frac{R_{cg}^H}{r} = \text{tg}(\alpha)$	χ_c^2	y_c^2	$x_i y_i$	
1	0	0	0	0	-	-	-	-	
2	150	0,14	0,14	0,33	-0,49	2,19	4,81	0,24	-1,07
3	300	0,27	0,27	0,63	-0,20	2,48	6,15	0,04	-0,50
4	450	0,40	0,40	0,93	-0,03	2,65	7,02	0,00	-0,08
5	600	0,53	0,53	1,23	0,09	2,78	7,73	0,01	0,25
6	750	0,67	0,67	1,56	0,19	2,88	8,29	0,04	0,55
7	900	0,80	0,80	1,86	0,27	2,95	8,70	0,07	0,80

Согласно методу наименьших квадратов:

$$n = \frac{\sum_{i=1}^k x_i y_i - \bar{x} \sum_{i=1}^k y_i}{\sum_{i=1}^k x_i^2 - \bar{x} \sum_{i=1}^k x_i}$$

$$\text{tg} \varphi = \frac{\bar{y} \sum_{i=1}^k x_i - \bar{x} \sum_{i=1}^k x_i y_i}{\sum_{i=1}^k x_i^2 - \frac{1}{k} \left(\sum_{i=1}^k x_i \right)^2}$$

где

$$\bar{x} = \frac{1}{k} \sum_{i=1}^k x_i, \quad \bar{y} = \frac{1}{k} \sum_{i=1}^k y_i;$$

$$n = \frac{-0,05 - 2,66(-0,16)}{42,79 - 2,66 \cdot 15,93} = 1,00;$$

$$\text{tg} \varphi = \frac{-0,0284 \cdot 42,79 - 2,66(-0,05)}{42,70 - 42,30} = -2,685;$$

$$\varphi = 2,07 \cdot 10^{-3} \text{ кгс/см}^3.$$

5. Согласно формулам (4) и (5) определим значения $P_{кр}$ и $W_{кр}(0)$:

$$P_{кр} = 0,43 \cdot 120 \cdot 900 \left(0 + \frac{2,07 \cdot 10^{-3}}{1+1} 900 \cdot 1 \right) + (1,8 \cdot 5,2 - 0,8 \cdot 1,7 \cdot 10^{-3} \cdot 1000) = 50,7 \cdot 10^3 \text{ кгс};$$

$$W_{кр}(0) = \frac{0,43 \cdot 120 \cdot 900^2}{2 \cdot 10^5 \cdot 900} (0 + 1,04 \cdot 10^{-3} \cdot 900 \cdot 1) - \frac{50,7 \cdot 10^3 \cdot 900}{2 \cdot 10^5 \cdot 900} - 516 \cdot 0,45 \cdot 10^{-3} - \frac{0 + 2,07 \cdot 10^{-3} \cdot 900 \cdot 1}{0 + 32} = 0,33 \text{ см},$$

$$\text{где } \beta = \frac{2,07 \cdot 10^{-3}}{(I+1)(I+2)} = 1,04 \cdot 10^{-3} \text{ кгс/см}^3;$$

$$\beta^* = 1 - \frac{2 \cdot 0,42}{1 - 0,42} = -0,44;$$

$$E_{\text{гр}} = 1895 \cdot 0,8^3,6 = 830 \text{ кгс/см}^2;$$

$$C = \frac{R^H}{3,14} = \frac{5,2}{3,14} = 1,65 \text{ кгс/см}^2; \quad d = 2 \cdot 1,65 = 3,30 \text{ кгс/см}^2;$$

$$q = (5,20 - 3,30)^2 = 3,62 \text{ кгс/см}^4;$$

$$k = \frac{0,446 (1 - 0,44) \cdot 0,30}{4 \cdot 830 [1,7 \cdot 10^{-3} (900 + 100) + 2 \cdot 1,65 \cdot 1]} = 0,45 \cdot 10^{-3} \text{ кгс}^2/\text{см}^5;$$

$$m = \left\{ \left[\frac{50,7 \cdot 10^8}{900} - \frac{0,43 \cdot 120 \cdot 900}{900} \left(0 + \frac{2,07 \cdot 10^{-3} \cdot 900 I}{1 + I} \right) \right] - 3,30 + \frac{1}{2 \cdot 0,45 \cdot 10^{-3} \cdot 38,3} \right\}^2 - 3,62 - \left(\frac{1}{2 \cdot 0,45 \cdot 10^{-3} \cdot 38,3} \right)^2 + \frac{3,30}{0,45 \cdot 10^{-3} \cdot 38,3} = 516 \text{ кгс}^2/\text{см}^4.$$

Сопоставим величину $W_{\text{кр}}(0)$ с величиной Δ (см. 2.9):

$$W_{\text{н}} = \frac{50,7 \cdot 10^8 \cdot 200}{2 \cdot 10^5 \cdot 900} = 0,056 \text{ см};$$

$$W_{\text{л.с}} = \frac{50,7 \cdot 10^8 \cdot 100}{2 \cdot 10^5 \cdot 900} = 0,028 \text{ см}.$$

$$\Delta = 0,80 - 0,056 - 0,028 = 0,71 \text{ см}.$$

Так как $0,33 < 0,71$, то дальнейший расчет по деформациям не ведут, а за расчетную нагрузку принимают величину несудей способности сваи, определяемой по формуле (1):

$$\Phi = 0,8 \cdot 1 \cdot 0,40 \cdot 120 \cdot 900 + 0,8 \cdot 1 \cdot 2 \cdot 900 (1,8 \cdot 5,2 - 0,8 \cdot 1,7 \cdot 10^{-3} \cdot 900) = 43,8 \cdot 10^8 \text{ кгс}.$$

Пример 2

Требуется определить расчетную нагрузку на железобетонную забивную сваю сечением 25x25 см в глинистом грунте с $\beta < 0,1$.

Температура мерзлого грунта изменяется по линейному закону от 0 до $-0,5^{\circ}\text{C}$.

Толщина деятельного слоя $l_{д.с.} = 200 \text{ см}$;
 длина надземной части сваи $l_H = 200 \text{ см}$;
 заглубление сваи в мерзлый грунт $l = 1000 \text{ см}$.
 Допускаемая осадка верхнего торца сваи - 8 мм.
 Объемная масса грунта $\gamma_0 = 1,6 \text{ г/см}^3$;
 $\varphi = 0$.

Коэффициенты сдвига равны: $k_H = 0$;
 $k_g = 10 \text{ кгс/см}^3$.

Модуль упругости сваи $E = 2 \cdot 10^5 \text{ кгс/см}^2$;
 $n_H = 1,2$.

Расчет ведут в следующей последовательности.

1. Определим геометрические характеристики сваи.

$$S = 100 \text{ см}; \quad F = F_0 = 625 \text{ см}^2.$$

2. Согласно табл. I-3 приложения I находим:

$$\mu_0 = 0,45; \quad \gamma = 0,37; \quad \mathcal{K} = 0,88.$$

3. Согласно указаниям п. 2.6 определим величину коэффициента постели:

$$E_{гр} = 1895 \cdot 0,5^{3,6} = 159 \text{ кгс/см}^2;$$

$$k_0 = \frac{159}{25 \cdot 0,88(1 - 0,45^2)} = 9,05 \text{ кгс/см}^3.$$

Значения R^H выбираем по табл. 6 СНиП II-Б.6-66:

$$R^H = 4 \text{ кгс/см}^2.$$

4. Подбираем параметры степенной функции. Так как при $\theta = 0^{\circ}\text{C} - R_{сд}^H = 0$, а при $\theta = 0,5^{\circ}\text{C} - R_{сд}^H(0,5) = 0,5 \text{ кгс/см}^2$ (см. табл. 5 СНиП II-Б.6-66), то согласно формуле (2) получим:

$$\tau_H = 0; \quad n = 1,0, \text{ ибо зависимости } \theta = \theta(z) \text{ и } R_{сд}^H, R_{сд}^H(z) \text{ - линейные,}$$

$$f = \frac{R_{сд}^H(0,5)}{\gamma l^n} = \frac{0,5}{0,37 \cdot 1000^1} = 1,35 \cdot 10^{-3} \text{ кгс/см}^3.$$

5. По формулам (4) и (5) определим значения $P_{кр}$ и $W_{кр}(0)$:

$$P_{кр} = 0,37 \cdot 100 \cdot 1000 \left(0 + \frac{1,35 \cdot 10^{-3}}{1 + 1} \cdot 1000^1 \right) [1,8 \cdot 4 - 0,8 \cdot 1,6 \cdot 10^{-3} \times \\ \times (1000 + 200)] \cdot 625 = 28,56 \cdot 10^8 \text{ кгс};$$

$$\beta = \frac{1,35 \cdot 10^{-3}}{(1+1)(1+2)} = 0,23 \cdot 10^{-3} \text{ кгс/см}^3;$$

$$C = \frac{R^H}{3,14} = \frac{4}{3,14} = 1,27 \text{ кгс/см}^2;$$

$$d = 2 \cdot 1,27 = 2,54 \text{ кгс/см}^2;$$

$$q = (4 - 2,54) = 1,46 \text{ кгс/см}^2;$$

$$\beta^* = 1 - \frac{2 \cdot 0,45}{1 - 0,45} = -0,64;$$

$$k = \frac{0,446(1 - 0,64) \cdot 25}{4 \cdot 159(1,6 \cdot 10^{-3} \cdot 1,2 \cdot 10^8 + 1,27 \cdot 2)} = 1,41 \cdot 10^{-3} \text{ см}^5/\text{кгс}^2;$$

$$m = \left\{ \left[\frac{28,56 \cdot 10^3}{625} - \frac{0,37 \cdot 100 \cdot 10^3}{625} \left(0 + \frac{1,25 \cdot 10^{-3} \cdot 1000^1}{1+1} \right) \right] - \right. \\ \left. - 2,54 + \frac{1}{2 \cdot 1,41 \cdot 10^3 \cdot 9,05} \right\}^2 - 1,46 - \left(\frac{1}{2 \cdot 1,41 \cdot 10^3 \cdot 9,05} \right)^2 + \\ + \frac{2,54}{1,41 \cdot 10^{-3} \cdot 9,05} = 0,47 \cdot 10^3 \text{ кгс/см}^4;$$

$$W_{кр}(0) = \frac{0,37 \cdot 100 \cdot 1000^2}{2 \cdot 10^5 \cdot 625} (0 + 0,23 \cdot 10^{-3} \cdot 1000^1) - \frac{28,36 \cdot 10^3 \cdot 10^3}{2 \cdot 10^5 \cdot 625} - \\ - 0,47 \cdot 10^{-3} \cdot 1,41 \cdot 10^{-3} - \frac{0 + 1,35 \cdot 10^{-3} \cdot 1000^1}{0 + 10} = 0,82 \text{ см.}$$

6. Сопоставим величину $W_{кр}(0)$ с величиной Δ

$$W_{дс} = W_H = \frac{28,56 \cdot 10^3 \cdot 200}{2 \cdot 10^5 \cdot 625} = 0,046 \text{ см.}$$

$$\Delta = 0,80 - 0,046 - 0,046 = 0,71 \text{ см.}$$

7. Так как $0,82 > 0,75$, то согласно п. 2.10 следует определить значения $R_{пр.з}$ и $W_{пр.з}(0)$:

$$R_{пр.з} = 0,37 \cdot 100 \cdot 1000 \left(0 + \frac{1,35 \cdot 10^{-3}}{1+1} 1000^1 \right) + 4 \cdot 625 = 27,5 \cdot 10^3 \text{ кгс.}$$

$$W_{пр.з} = 0 + \frac{37 \cdot 100 \cdot 1,35 \cdot 10^{-3} \cdot 1000^2}{2 \cdot 10^5 \cdot 625(1+1)(1+2)} \left[\frac{2 \cdot 10^5 \cdot 625}{9,05 \cdot 625} \cdot (1+2) + 1000 \right] - \\ - \frac{27,5 \cdot 10^3}{2 \cdot 10^5 \cdot 625} \left(\frac{2 \cdot 10^5 \cdot 625}{9,05 \cdot 625} + 1000 \right) = 0,60 \text{ см.}$$

8. Сопоставим величины $W_{пр,з}(0)$ и Δ

$$W_{дс} = W_H = \frac{27,5 \cdot 10^3 \cdot 200}{2 \cdot 10^5 \cdot 625} = 0,044 \text{ см};$$

$$\Delta = 0,80 - 0,044 - 0,044 = 0,71 \text{ см.}$$

9. Так как $0,60 < 0,71$, то необходимо построить участок \overline{CD} графика "осадка-нагрузка" (рис.4) и по величине осадки определить значение нормативной нагрузки.

Для упрощения вычислений соединяем отрезком прямой точки С и Д графика с координатами:

$$P = 28,6 \text{ тс}; \quad W = 0,82 + 0,092 = 0,91 \text{ см};$$

$$P = 27,5 \text{ тс}; \quad W = 0,60 + 0,088 = 0,69 \text{ см.}$$

По графику находим, что осадке 0,8 см соответствует нормативная нагрузка $P^H = 28,0 \text{ тс}$

$$\text{Согласно формуле (18)} \quad P^P = 1,2 \cdot 28 = 33,6 \text{ тс.}$$

10. Согласно формуле (1) определим несущую способность сваи

$$\phi = 0,8 \cdot 1 \cdot 0,25 \cdot 1000 \cdot 100 + 0,8 \cdot 1,2 \cdot 625 [1,8 \cdot 4 - 0,8 \cdot 1,6 \cdot 10^{-3} (1000 + 200)] = 23,4 \cdot 10^3 \text{ кгс.}$$

11. Так как $23,4 \text{ тс} < 33,6 \text{ тс}$, то расчетную величину нагрузки принимаем равной 23,4 тс.

Пример 5

Требуется определить величину расчетной нагрузки на деревянную сваю диаметром 30 см, рабочей длиной 1000 см при допустимой осадке верхнего торца 8 мм.

Исходные данные:

$$S = 94,2 \text{ см};$$

$$F = F_0 = 706,5 \text{ см}^2;$$

$$E = 10^5 \text{ кгс/см}^2;$$

$$\bar{c}_H = 0,2 \text{ кгс/см}^2;$$

$$n_1 = 2;$$

$$\psi_1 = 1,33 \cdot 10^{-5} \text{ кгс/см}^4;$$

$$h_1 = 300 \text{ см};$$

$$R_H = 10 \text{ кгс/см}^3;$$

$$R_{gH} = 100 \text{ кгс/см}^3;$$

$$\bar{c}_{gH} = 1,0 \text{ кгс/см}^2$$

$$\psi_2 = 0,71 \cdot 10^{-3} \text{ кгс/см}^3;$$

$$h_2 = 700 \text{ см};$$

$$h_1 = 1;$$

$$R_{H2} = 20 \text{ кгс/см}^3;$$

$$R_{g2} = 10 \text{ кгс/см}^3;$$

$$R_0 = 30 \text{ кгс/см}^3;$$

$$r_1 = 0,8;$$

$$r_2 = 0,6;$$

$$e_H = 100 \text{ см};$$

$$e_{дс} = 33 \text{ см};$$

$$R^H = 16 \text{ кгс/см}^2;$$

$$\bar{c}_0 = 1,7 \text{ г/см}^3;$$

$$n_H = 1,2.$$

Расчет ведут в следующей последовательности

$$1. a_{12} = \frac{100}{10 \cdot 300} = 0,33 \cdot 10^{-1} \text{ см}^{-1};$$

$$\delta_{12} = \frac{1}{0,33 \cdot 10^{-1}} \sqrt{\frac{100 \cdot 94,2}{0,33 \cdot 10^{-1} \cdot 300 \cdot 10^5 \cdot 706,5}} = 0,11;$$

$$a_{22} = \frac{10}{20 \cdot 700} = 0,71 \cdot 10^{-3} \text{ см}^{-1};$$

$$\delta_{22} = \frac{1}{0,71 \cdot 10^{-3}} = \sqrt{\frac{10 \cdot 94,2}{0,71 \cdot 10^{-3} \cdot 700 \cdot 10^5 \cdot 706,5}} = 7,3;$$

$$D_1 = \frac{2}{3} \cdot 0,11(1 + 0,33 \cdot 10^{-1} \cdot 300)^{1,5} = 2,64;$$

$$D_2 = \frac{2}{3} \cdot 7,3(1 + 0,71 \cdot 10^{-3} \cdot 700)^{1,5} = 8,93;$$

$$d_{76} = 0,13(23,02 + 23,02) = 6,00;$$

$$B_3 = (1 + 0,33 \cdot 10^{-1} \cdot 300)^{0,5} = 3,30;$$

$$d_{13} = 21,05 \cdot 1,00 \cdot 10^3 + 1,02 \cdot 10^3 = 20,03 \cdot 10^3;$$

$$d_{14} = 20,03 \cdot 10^3;$$

$$B_1 = \frac{0,71 \cdot 10^{-3} \cdot 7,3}{0,33 \cdot 10^{-1} \cdot 0,11 \cdot 10,9} = 0,13;$$

$$B_2 = 0,71 \cdot 10^{-3} \cdot 7,3(1 + 0,71 \cdot 10^{-3} \cdot 700)^{0,5} \frac{10^5 \cdot 706,5}{30 \cdot 706,5} = 21,05;$$

$$K_1 = \frac{3,26}{2,26} = 1,44;$$

$$K_2 = 3,29 - 1,44 \cdot 0,29 = 2,87;$$

$$K_3 = 0,13(23,02 - \frac{20,03}{20,03} \cdot 23,02) \approx 0;$$

$$C_{12} = \frac{0 \cdot K_6 - 1,44 K_5}{0 \cdot K_4 + 2,87 K_5} \cdot \frac{0,20}{10} = 10^{-2} \text{ см};$$

$$C'_{12} = - (10^{-2} \cdot 0,29 + \frac{0,20}{10}) \frac{1}{2,26} = -10^{-2} \text{ см};$$

$$P_{\text{пр. I}} = 0,33 \cdot 10^{-1} \cdot 0,11 \cdot 10^5 \cdot 706,5 (10^{-2} \cdot 3,49 \cdot 10^{-2} \cdot 0,11) = 8,68 \cdot 10^3 \text{ кгс};$$

$$W_{\text{пр. I}}(0) = -\frac{0,2}{10} = -0,02 \text{ см}.$$

2. По формулам (23), (24) имеем:

$$W_{np2}(h_1) = \frac{0,20 + 1,33 \cdot 10^{-5} \cdot 300^2}{10 + 100} = -1,3 \cdot 10^{-2} \text{ см};$$

$$W'_{np2}(h_1) = \frac{0,6 \cdot 94,2 \cdot 700^2}{10^5 \cdot 706,5} \left(\frac{1}{2} + \frac{0,71 \cdot 10^{-8} \cdot 700}{1 + 2} \right) - \frac{1,0 + 0,71 \cdot 10^{-8} \cdot 700}{20 + 10} \times$$

$$\times \left(1 + \frac{30 \cdot 700}{10^5} \right) = -0,321 \text{ см}.$$

Так как $0,321 > 0,013$, то срыв в первом слое наступит раньше, чем во втором. Подставив исходные данные в условия (25), можно установить, что в момент полного сдвига сваи в первом слое грунт во втором слое находится в упругом состоянии.

3. Значения предельной осадки и предельного усилия определяют по формулам (26), (27)

$$d_{11} = 1,3 \cdot 10^{-2} \text{ см};$$

$$d_{21} = \left(\frac{20 \cdot 94,2}{10^5 \cdot 706,5} \right)^{0,5} = 0,52 \cdot 10^{-2} \text{ см};$$

$$d_{22} = \frac{0,8 \cdot 94,2}{10^5 \cdot 706,5} \left[0,2 \cdot 300 + (2+2) \frac{1,33 \cdot 10^{-5}}{(2+1)(2+2)} 300^3 \right] =$$

$$= 0,19 \cdot 10^{-3};$$

$$d_{23} = \frac{0,9 \cdot 94,2}{10^5 \cdot 706,5} \left[0,5 \cdot 0,2 \cdot 300^2 + \frac{1,33 \cdot 10^{-5}}{(2+1)(2+2)} 300^4 \right] =$$

$$= -11,5 \cdot 10^{-3} \text{ см};$$

$$c_{22} = \frac{-1,3 \cdot 10^{-2}}{23,963 - \frac{20,03}{20,03} 24,003} = 0,325;$$

$$c'_{22} = 0,325;$$

$$P_{np.2} = 10^5 \cdot 706,5 (0,52 \cdot 10^{-2} \cdot 23,02 + 0,325 - 0,52 \cdot 10^{-2} \cdot 23,02 \times$$

$$\times 0,325 + 0,19 \cdot 10^{-3}) = 13,41 \cdot 10^3 \text{ кгс};$$

$$W_{np.2}(0) = -(1,3 \cdot 10^{-2} - 11,5 \cdot 10^{-3}) - 300 \cdot 0,19 \cdot 10^{-3} = -0,06 \text{ см}.$$

4. Предельное усилие и осадку в момент полного срыва сваи определяют из выражений (31), (32)

$$d_{41} = \frac{1,0 + 0,71 \cdot 10^{-8} \cdot 700}{20 + 10} = 0,05 \text{ см};$$

$$d_{50} = \frac{0,6 \cdot 94,2}{10^5 \cdot 706,5} (0,5 \cdot 1,0 + \frac{0,71 \cdot 10^{-3}}{3,2} \cdot 700) \cdot 700^2 = 0,228 \text{ см};$$

$$d_{51} = 700 + \frac{10^5 \cdot 706,5}{30 \cdot 706,5} = 4,03 \cdot 10^3 \text{ см};$$

$$d_{52} = 0,228 + 0,70 \cdot 10^{-3} \frac{10^5 \cdot 706,5}{30 \cdot 706,5} = 2,56 \text{ см};$$

$$d_{45} = 3 \cdot 0,8 \cdot 10^{-6} \cdot 700^2 \frac{0,71 \cdot 10^{-3}}{3 \cdot 2} + 0,8 \cdot 10^{-6} \cdot 1,0 \cdot 700 =$$

$$= 0,70 \cdot 10^{-3};$$

$$C_{21} = 0,70 \cdot 10^{-3} + \frac{30}{10^5} 0,05 = 0,72 \cdot 10^{-3};$$

$$P_{\text{пр.з}} = 10^5 \cdot 706,5 (0,19 \cdot 10^{-3} + 0,72 \cdot 10^{-3}) = 64,0 \cdot 10^3 \text{ кгс};$$

$$W_{\text{пр.з}}(0) = 2,56 - 11,5 \cdot 10^{-3} - 700 \cdot 0,19 \cdot 10^{-3} - 0,72 \cdot 10^{-3} (4,03 + 0,70) \times$$

$$\times 10^3 = -0,97 \text{ см}.$$

5. Так как осадка $W_{\text{пр.з}}(0)$ превышает допустимую величину, то координаты следующих точек графиков не определяли

$$\Delta_{\text{пр.з}} = 0,8 - \left(\frac{64 \cdot 10^3 \cdot 100}{10^5 \cdot 706,5} + \frac{64 \cdot 10^3 \cdot 33}{10^5 \cdot 706,5} \right) = 0,7 \text{ см}.$$

Построив по результатам вычислений графики, можно найти значения P^H , соответствующее осадке Δ ;

$$P^H = 53 \cdot 10^3 \text{ кгс};$$

$$P_{\text{расч.}} = 53 \cdot 10^3 \cdot 1,2 = 63,6 \cdot 10^3 \text{ кгс}.$$

$$\Phi = 68,1 \cdot 10^3 \text{ кгс (подсчет не приводится)}.$$

6. Так как $68,1 \cdot 10^3 > 63,6 \cdot 10^3$, то к свае можно приложить нагрузку 63,6 тс.

ПОЯСНИТЕЛЬНАЯ ЗАПИСКА

При строительстве наземных сооружений на вечномёрзлых грунтах в районах Сибири и Крайнего Севера сваи получили широкое распространение. Однако эффективность их применения снижается вследствие недостаточно полного учета вопросов, связанных с прогнозированием осадок одиночных центрально нагруженных свай.

В практике строительства нередки случаи, когда осадки свай достигают величин, опасных для нормальной эксплуатации опирающихся на них сооружений. Эти величины регламентированы СНиПом П-Б.1-62^к. Из-за недостаточной разработки метода расчета по второму предельному состоянию (по деформациям) осадки свай определяют методом пробных испытаний на конкретной строительной площадке. Этот метод трудоемок, требует значительных материальных затрат и не всегда дает достаточно достоверные результаты, так как температура мерзлого грунта в процессе испытаний не остается постоянной.

В связи с вышесказанным, во ВНИИСТе лабораторией трубопроводов, сооружаемых в особых условиях, были проведены исследования напряженно-деформированного состояния одиночных центрально-нагруженных свай, погруженных в мерзлые грунты. Результаты исследования были положены в основу настоящего Руководства.

При разработке аналитических зависимостей грунт вдоль свай рассматривали как идеальную упруго-пластическую среду, в которой между боковой поверхностью свай и мерзлым грунтом могут быть установлены упругие, упруго-пластические или пластические связи.

Упругая связь наблюдается в том случае, когда грунт и свая на поверхности контакта между ними под влиянием нагрузки, приложенной к свае, деформируются на одинаковую величину, между сваем и грунтом существует полное прилипание. После снятия нагрузки свая должна вернуться в исходное положение за счет упругих сил, возникающих в грунте. Подобная схема работы системы "свая-грунт" условна, т.к. грунт не является абсолютно упругим

телом, однако эта схема позволяет с достаточной для практических расчетов точностью использовать весьма простую зависимость

$$\tau(z) = -\kappa_z v(z),$$

где $\tau(z)$ — интенсивность касательных напряжений в грунте у поверхности сваи в сечении, расположенном на расстоянии z от начала координат;
 $v(z)$ — вертикальное смещение грунта у поверхности сваи в сечении, расположенном на расстоянии z от начала координат;
 $\kappa_z(z)$ — коэффициент сдвига сваи в грунте на расстоянии z от начала координат.

Пластическая связь наступает после нарушения контакта между свайей и грунтом, а именно с момента начала скольжения сваи относительно прилегающей к ней грунтовой среды. При аналитических исследованиях было принято, что для элементарного участка поверхности сваи непосредственно перед проскальзыванием напряжения составляют $\tau_{пр.}$, а после проскальзывания $\gamma \tau_{пр.}$. Коэффициент $\gamma < 1$ показывает долю уменьшения предельных касательных напряжений по контуру сваи после смещения сваи относительно прилегающего грунта.

Упруго-пластическая связь может наблюдаться в том случае, если вдоль сваи имеются участки с упругой и пластической связью между ее стволом и грунтом.

Нижний торец сваи рассматривали как заглубленный абсолютно жесткий плоский штамп. При исследовании напряженно-деформированного состояния сваи учитывали две фазы деформирования грунта под ее подошвой: первая фаза, характеризующаяся линейной зависимостью между осадками штампа и напряжениями, и вторая фаза, при которой происходит сдвиги грунта из-под нижнего торца в стороны — вниз с одновременным уплотнением грунта. Для вмонтированных свай осадки подошвы сваи при первой фазе работы грунта определяли согласно формулы Буссинеска, а при второй — по формулам В.В. Бахолдина.

Решения были получены для свай, погруженных в однослойные и двухслойные мерзлые грунты с изменяющейся по глубине температурой. Было принято, что коэффициент $\kappa_z(z)$ изменяется с глубиной по линейной зависимости:

$$\kappa_z(z) = \kappa_n + \kappa_z \frac{z}{l},$$

а величина нормативного сопротивления мерзлых грунтов сдвигу по боковой поверхности смерзания - по степенной зависимости (2).

Для проверки полученных аналитических зависимостей на опытно-экспериментальной базе ВНИИСТА были проведены опыты со стальными грубчатými сваями диаметром 102 мм и с моделями жестких и упругих свай на поляризационно-оптический установки. Для оценки масштабного фактора и более объективной оценки аналитические решения были сопоставлены с результатами испытаний свай, проведенных в лабораторных и полевых условиях А.А. Жигульским, К.Е. Егерева, Г.Н. Максимовым. Анализ показал, что аналитические зависимости соответствуют напряженно-деформированному состоянию одиночных центрально нагруженных свай, замороженных в мерзлые грунты.

Значения коэффициента k_t были получены экспериментальными методами. Эксперименты проводили на опытно-экспериментальной базе ВНИИСТА с моделями свай, погруженными в мерзлые грунты при температурах $-2,5 - -5,0^{\circ}\text{C}$. Эти значения удовлетворительно согласуются с данными полевых испытаний, проведенных в различных грунтовых условиях.

Величину коэффициента γ определяли как частное от деления величины $R_{сг}^H$, приведенной в табл.5 СНиП II-Б.6-66, на сумму $(R_{сг}^H + C_{жк})$. Значения $C_{жк}$ принимали согласно данным, приведенным в работе В.В. Докучаева (Расчет свайных фундаментов на вечномерзлых грунтах по предельным состояниям. Л., Стройиздат, 1968).

Коэффициенты получили заниженными по сравнению с данными экспериментов, проведенных на опытно-экспериментальной базе ВНИИСТА с моделями свай при температурах $-2,5 - -5,0^{\circ}\text{C}$. Однако это занижение идет в запас прочности, а использование описанного выше метода позволяет определить значения γ в более широком интервале температур.

При определении величин коэффициента Пуассона и модуля деформации для мерзлых грунтов были использованы результаты экспериментальных исследований Н.А. Цитовича, С.С. Вялова, А.А. Бродской, К.Е. Егерева, А.А. Жигульского.

Как показывают испытания свай в полевых и лабораторных условиях, значения R^H (нормативных сопротивлений мерзлых грунтов нормальному давлению), приведенные в СНиП II-Б.6-66, в ряде

случаев оказываются значительно заниженными. Это занижение объясняется тем, что величину реакции грунта под концом сваи определяли при экспериментальных исследованиях в полевых условиях как разницу между предельными вдавливающими и выдерживающими нагрузками, приложенными к сваям с примерно одинаковыми размерами. Значения предельных нагрузок определяли из графиков "осадка-нагрузка" (или "перемещение-нагрузка") методом построения этих графиков в логарифмических координатах.

При недостаточной разработке методов расчета свай по деформациям, этот метод являлся вынужденной мерой, твердо гарантирующей отсутствие в основании сооружений значительных неравномерных осадок. Полученные таким способом предельные нагрузки, как правило, соответствовали моменту полного срыва свай по боковой поверхности. Как показывает анализ результатов экспериментов, в этот момент усилия в нижнем торце значительно меньше усилий, возникающих в подошве свай при дальнейшем увеличении нагрузки.

Таким образом, включенные в СНиП II-Б.6-66 значения R^H часто оказываются заниженными, и их использование для расчета центрально нагруженных свай по предельным состояниям может привести к искажению результатов и существенной недогрузке свай. В связи с вышеизложенным на основании разработанной методики прогнозирования осадок свай предлагается повысить значения нормативных сопротивлений мерзлых грунтов до нормального давления в 1,6-1,8 раз и определять значения критических напряжений в грунте под подошвой свай по формуле

$$\sigma_{кр} = 1,8 R^H - 0,8 \gamma_0 c_p (\ell + \ell_{г.с.}).$$

Изложенный в настоящем Руководстве метод расчета центрально нагруженных свай дает возможность увеличить их несущую способность и не допустить развитие осадок, опасных для сооружений, опирающихся на свайный фундамент.

СОДЕРЖАНИЕ

I. Общие положения	3
2. Расчет по предельным состояниям	6
Приложения	27

**Руководство по расчету
центрально нагруженных свай в вечномерзлых
грунтах
Р 162-74**

Издание ЦНТИ ВНИИСТА

Редактор Т.Я. Разумовская

Корректор Ф.д. Остаева

Технический редактор Т.В. Берешева

Д-42498	Подписано в печать 26.П.1975 г. Формат 60x84/16	
Печ.л. 3,25	Уч.-изд.л. 2,5	Усл.печ.л. 3,0
Тираж 500 экз.	Цена 25 коп.	Заказ 74

Ротапринт ВНИИСТА