Эта часть работы выложена в ознакомительных целях. Если вы хотите получить работу полностью, то приобретите ее воспользовавшись формой заказа на странице с готовой работой:

https://stuservis.ru/kontrolnaya-rabota/361563

Тип работы: Контрольная работа

Предмет: Строительство и архитектура

_

Исходные данные для расчёта

Рисунок 1 - Вариант города

Рисунок 2 - Расчёт столбчатого фундамента

Рисунок 3 - Параметры поиска

1. Столбчатый фундамент на естественном основании

Грунт несущего слоя – песок мелкий, средней плотности с удельным весом = 18.9 кH/м3 и коэффициентом пористости е = 0.622.

Условное расчетное сопротивление основания, сложенного песком, Ro= 0,22 МПа.

При $h_K = 300$ мм принимаем $h_S = 0.6$ м, толщина подстаканника 0.3 м, фундаментную плиту из трех ступеней по 0.5 м каждая:

hf = 0.6 + 0.3 + 1.5 = 2.4 M.

Следовательно, глубина заложения подошвы фундамента:

d = db + hpp + hf = 1 + 0.1 + 2.4 = 3.5 M.

Так как высота фундамента больше 1.9 м, по конструктивным соображениям размер подстаканника фундамента принимаем 900×900 .

A = N / (R - md) = 3.2/ (0.22 - 0.02 3.5) = 21.33 M2;

Размеры фундамента $A = b \ell = 4,61 4,61 = 21,25 м2.$

Расчетное сопротивление грунта основания при b = 4,61 м.

Принимаем R= 330 кПа.

Площадь подошвы фундамента

A = N / (R - md) = 3,200/ (0,33 - 0,02 3,5) = 12,3 M2;

Принимаем монолитную плиту $A = b \ell = 3,51 3,51 = 12,3 м2.$

4,61 - 3,51 = 1,1, что больше 10%.

Расчетное сопротивление грунта основания

 $R = 1,2 \cdot (5,449 \cdot 3,51 + 245,2) = 317 \ \kappa \Pi a.$

A = N / (R - md) = 3,200/ (0,317 - 0,02 3,5) = 12,9 M2;

 $A = b \ell = 3.5 \ 3.5 = 12.25 \ M2.$

3,51-3,5=0,01, что менее 10%

Расчетное сопротивление грунта основания

 $R = 1,2 \cdot (5,449 \cdot 3,5 + 245,2) = 317,2 \text{ } \kappa \Pi \text{a}.$

Вес фундаментной плиты

 $Gf=Ahp = (12,25 + 7,29 + 3,61) \cdot 0,4 \cdot 0,024 = 0,2 \text{ MH}.$

Вес стакана под колонну

Gs = 0.9 0.9 0.9 0.024 = 0.017 MH

Вес грунта на обрезах фундамента

 $P = 305 \ \kappa\Pi a \ 10 \ \%$, следовательно, фундамент запроектирован рационально.

Окончательно принимаем для фундамента под колонну монолитную плиту размером 3.5×3.5 м с высотой $h\pi = 0.5$ м.

Расчетная нагрузка на уровне пола подвала составляет N= 3,790 мH.

От веса фундамента Gf = $1,1 \cdot (0,065+0,015) = 0,2365$ мH,

От грунта на уступах фундамента $Gq = 1,15 \cdot 0,17 = 0,2 \text{ мH}.$

Давление под подошвой фундамента от действия расчетных нагрузок

Конструирование жесткого столбчатого фундамента производится на основании результатов расчёта с соблюдением нормативных требований.

Эта часть работы выложена в ознакомительных целях. Если вы хотите получить работу полностью, то приобретите ее воспользовавшись формой заказа на странице с готовой работой:

https://stuservis.ru/kontrolnaya-rabota/361563