

ЗАДАЧА 2

Исходные данные (Рис. 4):

Жесткий брус АВ закреплен, как показано на Рис. 4 и нагружен силой $P = 6\text{ кН}$. Геометрические размеры: $a = 1,4\text{ м}$, $b = 1,5\text{ м}$, $c = 0,8\text{ м}$. Материал сталь 20, предел текучести $\sigma_T = 250\text{ МПа}$, коэффициент запаса $n_T = 2,5$, модуль деформации $E = 2 \cdot 10^5\text{ МПа}$.

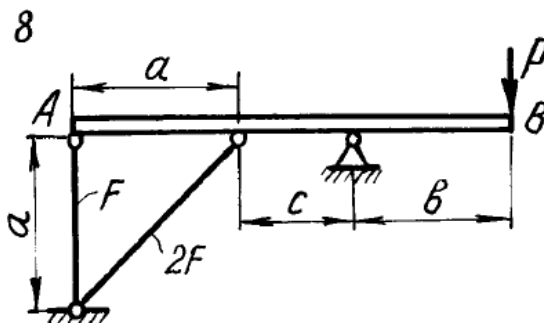


Рис. 4

Требуется:

Подобрать сечения стержней из условия их прочности.

Решение:

Выполним расчетную схему системы с жестким брусом (Рис. 5).

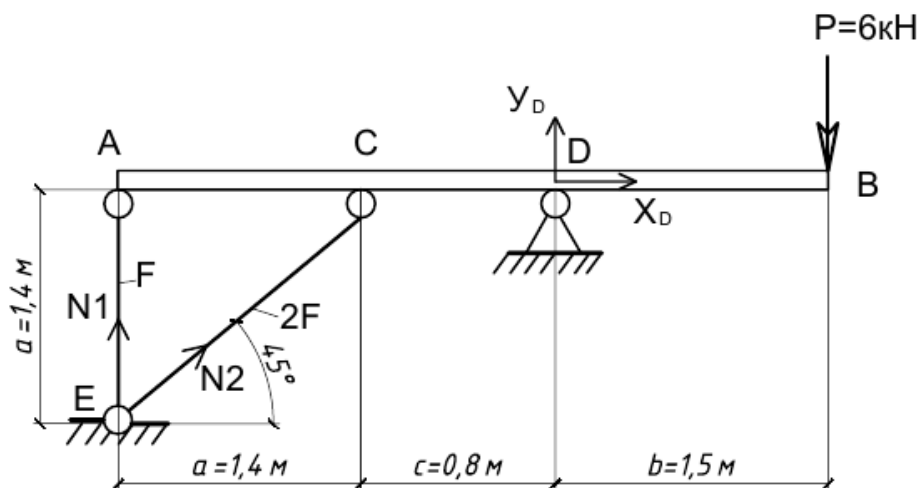


Рис. 5

Вычислим степень статической неопределимости. Жесткий брус АВ закреплен с помощью шарнирно-неподвижной опоры и поддерживается двумя деформируемыми стальными стержнями АЕ и АС. На опоре D (Рис. 5) две составляющие реакции X_D и Y_D , на опоре E реакции в стержнях EA и EC направлены вдоль осей. Для плоской системы сил можно составить только три независимых уравнения равновесия. Так как в системе четыре реакции, а уравнений равновесия три, то разница между числом усилий и числом равновесия статики равна единице. Значит система один раз статически

неопределима и нам необходимо составить еще одно уравнение статики, которое можно получить из геометрических зависимостей между деформациями элементов данной конструкции. Для этого рассмотрим конструкцию после ее деформации (Рис. 6).

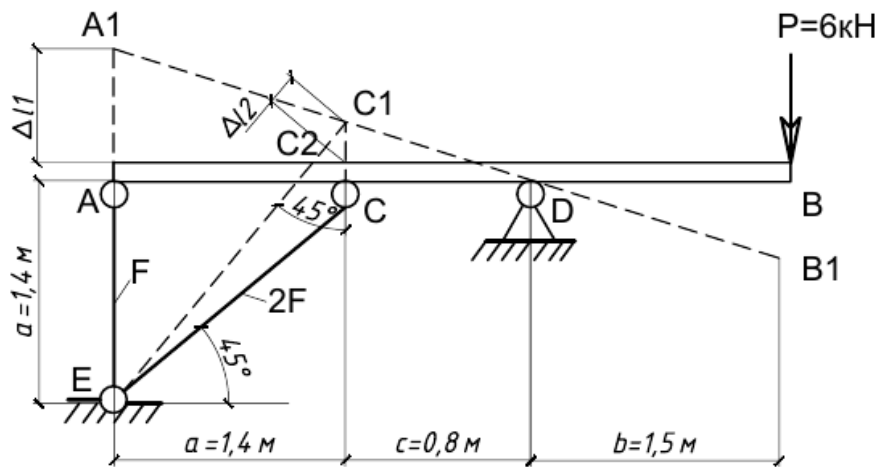


Рис. 6

Под действием силы P жесткий брус может повернуться вокруг точки D , при этом стержни EA и EC будут деформированы. Точки A и B описывают при повороте окружности, которые из-за малости перемещений заменяются касательными, т.е. точки перемещаются вверх перпендикулярно к брусу. Точка A занимает положение $A1$, точка C занимает положение $C1$. Брус как абсолютно жесткий занимает положение $A1, B1$. Стержни EA и EC стали растянуты и длиннее: стержень EA - на величину Δl_1 , стержень EC - на величину Δl_2 .

Определение реакций шарнира D - X_D и Y_D нам не требуется, поэтому для их определения не составляем уравнения статики. Составляем следующее уравнение равновесия статики:

$$\sum M_D = 0; \quad - N_1 * (a + c) - N_2 * (a + c) * \sin 45^\circ - P * b = 0;$$

Для вычисления усилий в стержнях N_1 и N_2 составим еще одно уравнение совместимости деформаций:

$$CC2 = \frac{CC1}{\cos 45^\circ};$$

Из подобия треугольников $A1AD$ и $C1CD$ найдем соотношение между деформациями стержней Δl_1 и Δl_2 :

$$\frac{AA1}{AD} = \frac{CC1}{CD}; \quad \frac{\Delta l_1}{(a+c)} = \frac{\Delta l_2}{\cos 45^\circ * c};$$

$$\Delta l_1 = \frac{a+c}{c * \cos 45^\circ} * \Delta l_2 = \frac{1,4+0,8}{0,8 * 0,707} * \Delta l_2 = 3,89 * \Delta l_2;$$

Абсолютные удлинения стержней выразим через усилия, используя формулу закона Гука:

$$\Delta l_1 = \frac{N_1 l_1}{N_1 F_1} = \frac{N_1 * a}{E * F}; \quad \Delta l_2 = \frac{N_2 l_2}{N_2 F_2} = \frac{N_2 * a}{E * 2F * \cos 45^\circ};$$

Подставив выражения по формуле Гука в уравнение совместности, деформаций получим:

$$\frac{N_1 * a}{E * F} = 3,89 * \frac{N_2 * a}{E * 2F * \cos 45^\circ}; \quad N_1 = 2,75 N_2;$$

Решая совместно данное уравнение с уравнением равновесия статики, получим:

$$- 2,75 N_2 * (1,4 + 0,8) - N_2 * (1,4 + 0,8) * 0,707 - 6 * 1,5 = 0;$$

$$\text{Откуда: } N_2 = - 1,18 \text{ кН}; \quad N_1 = - 3,24 \text{ кН};$$

По вычисленным усилиям подберем площади поперечных сечений. Вычислим допускаемое напряжение по формуле:

$$[\sigma] = \frac{\sigma}{n_T} = \frac{250 * 10^6}{2,5} = 100 * 10^6 \text{ Па} = 100 \text{ МПа};$$

Определим напряжение в стержнях и выберем большее.

$$\sigma_1 = \frac{N_1}{F_1} = - \frac{3,24 * 10^3}{F} \text{ Па}; \quad \sigma_2 = \frac{N_2}{F_2} = - \frac{1,18 * 10^3}{2F} \text{ Па};$$

Площадь сечения F подбираем по условию прочности наиболее нагруженного стержня. Так как $\sigma_1 > \sigma_2$ используем условие прочности первого стержня:

$$\sigma_1 \leq [\sigma]; \quad \frac{3,24 * 10^3}{F} \leq 100 * 10^6 \text{ Па}; \quad F \geq 0,32 * 10^{-4} \text{ см}^2;$$

$$F_1 = F = 0,32 * 10^{-4} \text{ см}^2; \quad F_2 = 2 F = 0,64 * 10^{-4} \text{ см}^2;$$

Определяем допускаемую силу Р по предельной грузоподъемности конструкции, когда конструкция начинает деформироваться без увеличения нагрузки, а именно когда напряжения в стержнях достигнут предела текучести.

$$\sigma_1 = \sigma_2 = \sigma_T;$$

Усилия в стержнях определяются по формулам:

$$N_1 = \sigma_T F_1; \quad N_2 = \sigma_T F_2;$$

Предельную нагрузку найдем из уравнения равновесия статики, после подстановки в него значений N_1 и N_2 :

$$-\sigma_T F_1 * (a + c) - \sigma_T F_2 * (a + c) * \sin 45^\circ - P_{\text{пр}} * b = 0;$$

$$\begin{aligned} P_{\text{пр}} &= \frac{1}{b} [-\sigma_T F_1 * (a + c) - \sigma_T F_2 * (a + c) * \sin 45] = \\ &= \frac{1}{1,5} [-250 * 10^6 * 0,32 * 10^{-4} * (1,4 + 0,8) - 250 * 10^6 * 0,64 * 10^{-4} * (1,4 + \\ &0,8) * 0,707] = 28,32 * 10^3 \text{Н}; \end{aligned}$$

Допускаемая нагрузка с учетом коэффициента запаса будет:

$$P_{\text{доп}} = \frac{P_{\text{пр}}}{n_T} = \frac{28,32 * 10^3}{2,5} = 11,3 * 10^3 \text{Н} = 11,3 \text{кН};$$

Величина допускаемой нагрузки по предельной грузоподъемности получается больше, чем при расчете по допускаемым напряжениям:

$$\frac{P_{\text{доп}}}{P_3} = \frac{11,3}{6} = 1,9.$$

Разница составляет 90%, причиной чего является то, что при расчете по допускаемым напряжениям опасным считается состояние, при котором только в стержне с F_1 напряжение достигает предела текучести.