

РАСЧЕТ И КОНСТРУИРОВАНИЕ МАШИН

539.311

ЧАСТОТЫ СОБСТВЕННЫХ КОЛЕБАНИЙ ОТРЕЗКА ЭЛАСТИЧНОЙ НИТИ С НЕПОДВИЖНЫМ КОНЦОМ

Канд. техн. наук, доц. П. Г. РУСАНОВ

Вследствие действия сил тяжести свободно висящая, исходно однородная, гибкая растяжимая нить в состоянии равновесия имеет неравномерное распределение масс и удельной жесткости на растяжение, что усложняет расчет ее спектра собственных частот колебаний в продольном и поперечных направлениях. Численный расчет выполнен на основе дискретной модели метода твердых тел.

Данное исследование дополняет работы [1-3], посвященные анализу собственных колебаний нити с помощью дискретных расчетных моделей сплошной среды, сформированных на основе метода твердых тел (МТТ). В задачах динамики гибких стержней МТТ имеет неоспоримые преимущества перед МКЭ в технологии формирования математической модели и учета физических условий, а также в точности итоговых результатов.

Объектом исследования является свободно висящий отрезок однородной гибкой нити из эластика с одним закрепленным концом в точке O (рис. 1, а, ось Oy - вертикальна, g - ускорение однородного поля силы тяжести). Из-за действия сил тяжести статическое напряженно-деформированное состояние нити неравномерно. При этом материал верхнего участка нити испытывает наибольшие продольные и поперечные деформации. Тем самым любые два, исходно недеформированные, участка нити, равной длины, но расположенные в разных частях нити, в статическом состоянии в поле силы тяжести будут иметь различные длины, размеры поперечных сечений и, следовательно, разные жесткости и моменты инерции масс. Несложный опыт с резиновой жилкой, длиной 70 см, диаметром 1,5 мм, подтвердил нелинейность ее статической нагрузочной характеристики $\Delta = \Delta(P)$, т.е. зависимости ее удлинения Δ от величины продольной силой P .

Цель исследования – разработать методику для оценки влияния начального напряженного статического состояния отрезка эластичной нити на низшие частоты плоских собственных ко-

лебаний, если заданы: M, L, S_0 – масса, длина, площадь круглого поперечного сечения; $E, \mu = 1/2$ – модуль упругости и коэффициент Пуассона материала, который считаем линейно упругим телом.

Следуя идеям В.Л. Бидермана [4] и МТТ, исследуем колебания эластичной нити, заменив ее плоской дискретной моделью (рис. 1,б), состоящей из одинаковых n - инерционных элементов (ИЭ) и n - упругих элементов (УЭ) – отрезков невесомой эластичной нити, условно изображенных пружинами. ИЭ представим в виде двух сочлененных твердых тел равной массы. Моменты инерции массы ИЭ производим как для тонкого однородного стержня с изменяемой длиной. Масса ИЭ - $m = M/n$, собственная длина УЭ - $l = L/n$, номинальный коэффициент жесткости каждого УЭ в свободном состоянии $c^* = nc_0$; $c_0 = \frac{ES_0}{L}$ - номинальный коэффициент жесткости нити на растяжение. Пары, составленные из УЭ и ИЭ, соединены идеальными шарнирами между собой и с опорой O .

Индивидуальные значения коэффициентов жесткости нелинейно-упругих УЭ в состоянии равновесия дискретной схемы выберем так, чтобы в поле силы тяжести удлинения УЭ были близки к статическим удлинениям соответствующих участков исследуемой эластичной нити. При этом считаем, что в пределах УЭ постоянны ε_i - величина относительной деформации в продольном направлении и его площадь поперечного сечения. Относительная деформация эластика в продольном направлении нити $\varepsilon > 0$ увеличивает моменты инерции массы ее участков вокруг поперечных осей и вызывает поперечную деформацию $\mu\varepsilon$, что ведет к сокращению площади поперечного сечения $S = S_0(1 - \mu\varepsilon)^2$ и снижению ES - удельной жесткости сечений. Отмеченные особенности статического состояния эластичной нити учитываем в формулах для

$J_i = \frac{m(l + \Delta_i)^2}{12}$ - момента инерции масс ИЭ вокруг центральной поперечной оси и $c_i = \frac{ES_0(1 - \mu\varepsilon_i)^2}{l + \Delta_i} = nc_0 \frac{(1 - \mu\varepsilon_i)^2}{1 + \varepsilon_i}$ - коэффициента жесткости УЭ ($i = \overline{1, n}$).

Здесь $\Delta_i = \varepsilon_i l > 0$ - статическое удлинение УЭ.

Величину ε_i рассчитаем на основании нелинейной связи между продольной силой и удлинением Δ_i ,

$$\int_0^{\Delta_i} c_i(\Delta) d\Delta = mg(n - i + 1/2). \quad (1)$$

Преобразуя к явному виду, получим $\int_0^{\varepsilon_i} \frac{(1 - \mu\varepsilon)^2}{1 + \varepsilon} d\varepsilon = \varepsilon_0(n - i + 1/2)/n, 3$
где $\gamma = mg/l = Mg/L$ - погонный удельный вес эластика в свободном состоянии,

$\varepsilon_0 = \gamma/c_0 = \Delta_0/L$ - номинальная осевая деформация и $\Delta_0 = Mg/c_0$ - номинальное статическое удлинение нити при неизменном коэффициенте жесткости от сосредоточенной продольной силы, равной Mg - весу нити.

Последующие расчеты параметров статического состояния, а также аналитическое формирование матриц A , C и расчеты частот колебаний выполнены с помощью программы *Maple* при $n = 20$. Исследованиями [1, 2] установлено, что уже при $n > 5$ точность результатов МТГ для нити в сходных физических условиях приемлема для инженерной практики. В связи с этим опускаем вопросы сходимости результатов в зависимости от числа элементов.

Значения ε_i в состоянии равновесия, предваряющие анализ частот продольных и поперечных колебаний, рассчитываем для случая $\varepsilon_0 = 0,4$, что соответствует коэффициенту жесткости нити $c_0 = 2,5 \text{ Mg/L}$. Отметим, что при $\varepsilon_0 > 0,483$ численные решения (1) для ε_i перестают удовлетворять условию неотрицательности величин поперечных размеров сечения: $1 - \mu\varepsilon_i > 0$.

Влияние ε_0 – номинальной осевой деформации нити на ε_i – деформацию и c_i – коэффициент жесткости верхнего УЭ при $n = 20$ отражено в табл. 1

Таблица 1

	Номинальная осевая деформация нити ε_0											
	0,4	0,41	0,42	0,43	0,44	0,45	0,46	0,47	0,48	0,481	0,482	0,483
ε_i	0,741	0,786	0,836	0,893	0,958	1,03	1,13	1,26	1,50	1,55	1,60	1,68
c_i/c^* [%]	22,7	20,6	18,4	16,2	13,9	11,4	8,85	5,99	2,46	2,01	1,51	0,93

С ростом номера УЭ монотонно изменяются ε_i – осевые деформации и отношения c_i/c^* [%] – коэффициентов жесткости в состоянии равновесия. Закон их распределения виден из табл. 2 на примере нечетных номеров УЭ.

Таблица 2

i	1	3	5	7	9	11	13	15	17	19
ε_i [-]	0,741	0,592	0,478	0,385	0,306	0,238	0,178	0,124	0,075	0,031
c_i/c^* [%]	22,7	31,1	39,2	47,1	54,9	62,7	70,5	78,3	86,1	94,0

В статике величины продольных сил у самого верхнего и самого нижнего УЭ отличаются в $2n-1=39$ раз, но при этом, из-за значительного снижения коэффициента жесткости c_1 верхнего УЭ, его ε_1 – осевая деформация в 74 раза больше, чем $\varepsilon_{20} = 0,0101$ у нижнего УЭ.

Найденные значения ε_i позволяют рассчитать Δ_i , c_i , J_i – индивидуальные механические характеристики УЭ и ИЭ в состоянии равновесия. Таким образом, исходно однородная сплошная среда – эластик в задаче расчета малых колебаний в однородном поле силы тяжести предстает в образах МТГ как неоднородная дискретная система с конечным числом степеней свободы $r=2n$.

Исследование ее собственных частот колебаний в вертикальной плоскости Oxy сводим к формированию $A = (a_{ij})$, $C = (c_{ij})$ - матриц инерции и жесткости линейной системы ДУ возмущенного движения 1-го приближения

$$A \ddot{\bar{q}} + C \bar{q} = 0, \quad (2)$$

где \bar{q} - вектор обобщенных координат q_i , $\dim A = \dim C = r \times r$, $\dim \bar{q} = r$,

$$a_{ij} = \frac{\partial^2 T}{\partial \dot{q}_i \partial \dot{q}_j}, \quad c_{ij} = \frac{\partial^2 \Pi}{\partial q_i \partial q_j}, \quad T = \sum_{k=1}^n T_k = T(\bar{q}, \dot{\bar{q}}) \Big|_{\bar{q}=0} = \sum_{i=1}^r \sum_{j=1}^r a_{ij} \dot{q}_i \dot{q}_j / 2,$$

$\Pi = \sum_{k=1}^n \Pi_k = \Pi(\bar{q}) = \sum_{i=1}^r \sum_{j=1}^r c_{ij} q_i q_j / 2$ - кинетическая и потенциальная энергии дискретной системы тел при малых колебаниях.

Положительные корни уравнения

$$\det(-p^2 A + C) = 0 \quad (3)$$

доставляют значения первым r собственным, размерным частотам p_i .

В качестве обобщенных координат, задающих положение тел дискретной системы относительно положения статического равновесия, применим (рис. 1, б) x_k - абсциссы подвижных шарнирных узлов, включая точку B ($x_n = x_B$), и λ_k - дополнительные удлинения УЭ. Скорости изменения обобщенных координат из этих двух групп инициируют в положении равновесия, соответственно, взаимно перпендикулярные компоненты скоростей точек. Кроме того квадратичная форма Π не содержит произведений типа $x_k \lambda_k$.

Тем самым приходим к выводу, что в данных обобщенных координатах система (2) распадается на две несвязанные подсистемы, описывающие, соответственно, продольные или поперечные колебания, т. е. частоты двух этих типов колебаний дискретной системы тел можно рассчитывать отдельно.

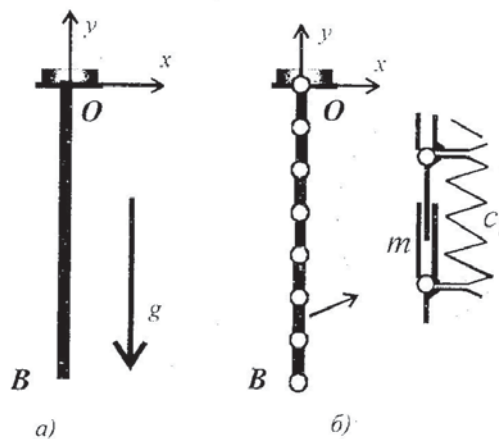


Рис. 1

Случай продольных колебаний ($r=n$). Элементы матрицы инерции a_{ij} формируем на основании явного выражения для квадратичной функции T в равновесном положении дискретной схемы, когда все $x_k=0$, $\lambda_k=0$, а скорости $\dot{x}_k=0$, $\dot{\lambda}_k \neq 0$.

В этом случае кинетическая энергия смежных масс, примыкающих к шарниру с номером k ($k = \overline{2, n}$), $T_k = m v_k^2 / 2$; $k = \overline{1, n}$ $v_k = v_{k-1} + \dot{\lambda}_k$; $v_1 = 0$. Для нижней дискретной массы $T_B = m(v_n + \dot{\lambda}_n)^2 / 4$. Поэтому элементы симметричной матрицы инерции A : $a_{ij} = m(n-j+1/2)$, $j \geq i$, $a_{ji} = a_{ij}$, $i = \overline{1, n}$.

При смещении дискретной системы тел из положения равновесия изменение ее потенциальной энергии $\Delta\Pi$ определяется лишь дополнительными удлинениями УЭ: $\Delta\Pi = 0.5 \sum_{k=1}^n c_k \lambda_k^2$,

т.е. матрица C - диагональна: $c_{ii} = c_j$, $i = \overline{1, n}$.

Согласно (3), значения квадратов размерных частот p_k^2 продольных колебаний пропорциональны отношению $c_0/M = g/(\varepsilon_0 L)$. Поэтому, чтобы иметь возможность сравнивать частоты продольных и поперечных колебаний, вместо размерных p_k рассчитываем безразмерные $s_k = p_k \sqrt{L/g}$ при заданном $\varepsilon_0 = 0,4$.

Расчетный спектр частот продольных колебаний s_k : 1,54; 5,34; 8,95; 12,5; 15,9; 19,2; 22,4; 25,4; 28,1; 30,7; 33,2; 35,5; 38,0; 40,4; 43,0; 45,8; 48,7; 51,9; 55,6; 60,8. При гипотетически одинаковых коэффициентах жесткости всех УЭ и равных c^* частоты спектра составили бы ряд: 2,48; 7,43; 12,3; 17,2; 21,9; 26,5; 30,9; 35,1; 39,2; 42,9; 46,4; 49,7; 52,6; 55,2; 57,4; 59,3; 60,9; 62,0; 62,8; 63,2. Тем самым приходим к выводу, что учет изменения жесткости участков нити снижает первую частоту на 37,8%, а последующие частоты, вплоть до 15-того тона, в среднем, более чем на 25 %.

Случай поперечных колебаний ($r=n$). Элементы матрицы инерции a_{ij} формируем по квадратичной функции T в равновесном положении дискретной схемы, когда $x_k=0$, $\lambda_k=0$, скорости $v_k = \dot{x}_k \neq 0$, $\dot{\lambda}_k = 0$. Так как $\dot{\lambda}_k = 0$, то T_k ($k = \overline{1, n}$) каждого ИЭ оцениваем, полагая его однородным стержнем массой m , длиной $l + \Delta_k$ [1]: $T_k = m(v_{k-1}^2 + v_{k-1}v_k + v_k^2) / 6$, где $v_0=0$. Тогда матрица A имеет ленточную структуру: $a_{ii} = 2m/3$, $a_{ij} = m/6$, $j=i \pm 1$; $a_{ij} = a_{ji} = 0$, $j > i+1$.

Потенциальная энергия тел в данном случае обусловлена только силами однородного поля силы тяжести. Поэтому сформируем функцию $\Pi(x_1, x_2, \dots, x_n)$, заменив исходную систему распределенных сил тяжести эквивалентной, в виде $n-1$ вертикальных сил mg , приложенных в шарнирных узлах с номерами $1, 2, 3, \dots, n-1$ и двух сил, равных $mg/2$, в точках O, B . Тогда, с точ-

ностью до величин второго порядка малости относительно $x_i/(l+\Delta_i)$,

$$P = \frac{mg}{2} \sum_{i=1}^n (n-i+1/2) \frac{(x_i - x_{i-1})^2}{l+\Delta_i}$$
, т.е. C - симметричная матрица жесткости имеет ленточ-

ную структуру: $c_{ii} = 2(n-i+1/2) \frac{mg}{l+\Delta_i}$, $c_{i,i+1} = -(n-i-1/2) \frac{mg}{l+\Delta_i}$, $c_{ij}=0, j > i+1$, $c_{ij} = c_{ji}$.

Все элементы матриц A и C имеют общий множитель m , который можно исключить в (3). Однако из этого факта еще не следует независимость частот любых форм собственных поперечных колебаний дискретной системы тел от ее дискретных масс, как это имело место в [1–3], поскольку в c_{ij} входит Δ_i - статическое удлинение УЭ, которое, в свою очередь, зависит от уровня сил тяжести, т.е. масс ИЭ, и от текущей жесткости УЭ.

В расчетный спектр s_k - безразмерных собственных частот поперечных колебаний дискретной схемы входят: 1,04; 2,51; 3,99; 5,52; 7,11; 8,77; 10,5; 12,4; 14,3; 16,5; 18,7; 21,1; 23,7; 26,5; 29,4; 32,6; 36,0; 39,7; 43,8; 48,2. Значения частот этого спектра соответственно на 10 - 15% меньше, чем частоты поперечных колебаний нерастяжимой нити [1], и на 2,5 - 7% меньше, чем собственные частоты условной дискретной схемы с одинаковыми коэффициентами жесткости всех УЭ в состоянии равновесия, равными c^* . Наибольшие отличия (в %) имеют первые низшие частоты сравниваемых спектров.

На основании проведенного анализа для нити из линейно-упругого эластика с номинальным коэффициентом жесткости $c_0=2,5 \text{ Mg/L}$ приходим к выводам.

1. Нелинейность нагрузочной характеристики $\Delta = \Delta(P)$ обусловлена прогрессивным снижением ES - удельных жесткостей участков нити при росте силы. В поле силы тяжести Δ_1 - статическое удлинение верхнего участка нити более 70% от его начальной длины. Существует ограничение на минимальную величину c_0 , при которой еще возможно состояние равновесия.

2. Спектры собственных частот поперечных и продольных колебаний перекрывают друг друга. В обоих спектрах частоты распределены достаточно равномерно. Отличия между соседними частотами s_k находятся в пределах 1,5 - 3 и 4 - 5 единиц, соответственно для спектров поперечных и продольных колебаний, при этом могут «почти» совпадать частоты из разных спектров. Собственные частоты поперечных колебаний нити из эластика на 10 - 15% ниже, чем у нерастяжимой нити той же длины и массы

СПИСОК ЛИТЕРАТУРЫ

1. Русанов П.Г. Расчет собственных колебаний в вертикальной плоскости отрезка тяжелой нити. // Известия вузов. Машиностроение. - 2008. - №1. - С. 3 - 10.
2. Русанов П.Г. Расчет собственных колебаний отрезка тяжелой нити с закрепленными концами «из вертикальной плоскости» // Известия вузов. Машиностроение. - 2008. - №2. - С. 3 - 9.

3. Русанов П.Г. Влияние упругого звена на частоты собственных колебаний вертикально расположенного отрезка тяжелой нити // Известия вузов. Машиностроение. – 2008. – №6. – С. 3 - 7.
4. Бидерман В.А. Прикладная теория механических колебаний. - М.: Высшая школа, 1980, - 408 с.

621.01

РАСЧЕТ КИНЕМАТИЧЕСКОЙ ПОГРЕШНОСТИ ВОЛНОВОЙ ЗУБЧАТОЙ ПЕРЕДАЧИ КАК УПРУГОЙ СИСТЕМЫ С ОДНОСТОРОННИМ КОНТАКТОМ ЗВЕНЬЕВ

Канд. техн. наук, доц. И.Е. ЛЮМИНАРСКИЙ, Канд. техн. наук, доц. С.Е. ЛЮМИНАРСКИЙ

Предложен метод расчета кинематической погрешности волновых зубчатых передач, основанный на расчете силового взаимодействия звеньев передачи как упругой системы с односторонними связями. Получена зависимость наибольшей кинематической погрешности ВЗП-80 от смещения кулачка. Показано влияние формы кулачка на кинематическую погрешность волновой передачи.

Кинематическая погрешность (КП) волновой зубчатой передачи (ВЗП) является результатом взаимодействия погрешностей изготовления и установки зубчатых колес. Формальное суммирование результирующих погрешностей дает существенно завышенное значение кинематической погрешности передачи. Это объясняется тем, что в реальной передаче за счет податливостей составляющих передачу звеньев происходит изменение сил в зонах зацепления. Под действием неравных сил в двух зонах зацепления происходят упругие деформации звеньев, в результате чего действующий суммарный вектор погрешности окажется меньше алгебраической суммы результирующих векторов погрешностей узлов. Методики определения кинематической погрешности изложены в [1,2] и других работах. Эти методики учитывают упругие деформации звеньев передачи. Однако в этих работах многопарность и многозонность зацепления учитывается приближенно.

В предлагаемой работе рассматривается методика определения кинематической погрешности ВЗП, основанная на расчете силового взаимодействия элементов ВЗП как упругой системе с односторонними связями [3].

Применяемая методика учитывает: деформацию гибкого колеса как оболочки вращения; возможность контакта каждой пары зубьев в двух зонах зацепления; возможность двухкромочного контакта зубьев; изменение положения точек контакта зубьев по их высоте; эволь-