КОМПЛЕКСНОЕ ИСПОЛЬЗОВАНИЕ НА ПК АНАЛИТИЧЕСКИХ И ЧИСЛЕННЫХ РАСЧЕТОВ В КУРСЕ ТЕОРЕТИЧЕСКОЙ МЕХАНИКИ

Белорусская государственная политехническая академия Минск, Беларусь

Бурное развитие вычислительной математики и ее программной реализации на персональных компьютерах (ПК) привели к созданию принципиально новых систем аналитических вычислений (САВ) и интегрированных пакетов программ, лучшими из которых стали REDUCE, DERIVE, MathCad, Maple, MatLab и Mathematica. Они снимают с инженера весьма трудоемкие задачи составления или поиска алгоритмов и программ расчетов, их отладку и тестирование.

Система REDUCE предоставляет удобные возможности для автоматического и контролируемого упрощения выражений, преобразования символьных матричных выражений, определения новых функций и расширения синтаксиса программ. Следует отметить ее удивительную простоту и фантастические возможности работы с матрицами, что удобно использовать как в кинематике, так и при решении систем линейных алгебраических уравнений задач статики, что будет рассмотрено ниже. Для перехода от обычного численного определения реакций связей к получению аналитических зависимостей влияния на них различных факторов (вариации нагрузки, геометрических параметров задачи и т.п.) нужно просто не задавать их значения, записав величины нагрузок и тригонометрические функции углов в символьном виде (силы P, F, сояф и т.п.).

Эта особенность REDUCE позволяет проводить исследование, достойное курсовой работы, над любой задачей, причем его трудоемкость для студента при этом практически не возрастает. Легкость получения нужных функциональных зависимостей в аналитической форме просто поражает. Ведь для их определения ранее нужно было выполнить исследование с трудоемкой подготовкой варьируемых данных в численном виде для каждого рассматриваемого положения, а затем мучиться над обработкой большого массива численных результатов [1].

DERIVE также является универсальной математической системой, ориентированной на решение весьма широкого круга математических и научно-технических задач. В то же время она более интегрированна, обладает более дружелюбным интерфейсом и большими графическими возможностями.

Системы REDUCE и DERIVE отличаются тем, что удачно сочетают возможности проведения численных и символьных вычислений с простотой и не слишком высокими требованиями к используемой технике. Это делает их незаменимыми для использования в вузах, компьютерный парк которых в основном морально устарел.

В курсе теоретической механики используются практически все основные разделы вычислительной математики: решение систем линейных алгебраических уравнений при определении реакций, интегрирование при нахождении центра тяжести или замены распределенных сил в статике, численное дифференцирование в задачах кинематики, интегрирование дифференциальных уравнений в задачах динамики. Поэтому применение САВ позволяет значительно повысить эффективность учебного процесса.



Рис. 1. Расчетная схема плоской фермы: а – исходное положение; б – вариации направления силы Р и положения шарнирно-неподвижной опоры в точке А.

Покажем комплексное использование САВ на типовом примере задачи статики (С-1, [2, с. 5–12]). Исходная расчетная схема для определения усилий в стержнях плоской шарнирно-стержневой конструкции [2, с. 5–12] приведена на рис. 1, а. Для удобства исследования вариации силовых и геометрических факторов представим ее сразу в общей постановке (рис. 1, б), для чего:

 силу Р покажем в произвольном положении, повернув от горионтального положения на рис. 1а, которое будем считать начальным, против часовой стрелки на небольшой угол γ;

• изменим положение ее левой шарнирно-неподвижной опоры в точке A, с которой связан промежуточный элемент в виде 8-го стержня, повернув его против часовой стрелки на небольшой угол φ, отсчитываемый от вертикальной оси (начального положения) против часовой стрелки (рис. 16). Точка A при этом вместе с 8-м стержнем будет как бы совершать вращение вокруг точки D, а угол φ изменяться от 0 до 2π радиан.

Для произвольного положения плоской фермы (рис. 16) составим по два уравнения равновесия для сил, сходящихся соответственно в узлах C, K, E, L, D, A и B, что в результате будет иметь следующий вид:

Узел С:	$\sum X_i = 0;$	1. $P^*\cos\gamma + S_2^*\cos\alpha = 0;$	
	$\Sigma Y_i = 0;$	2. $P^*\sin\gamma - S_1 - S_2^*\sin\alpha = 0;$	
Узел К:	$\sum X_i = 0;$	3. $-S_2'*\cos\alpha - S_3' = 0;$	
	$\Sigma Y_i = 0;$	4. $S_2'*\sin\alpha - S_6 = 0;$	
Узел Е:	$\sum X_i = 0;$	5. $S_3 + S_5 * \cos \alpha = 0;$	
	$\Sigma Y_i = 0;$	6. $S_1' - S_4 - S_5 * \sin \alpha = 0;$	(1)
Узел L:	$\sum X_i = 0;$	7. $-S_5'^*\cos\alpha - S_7' = 0;$ (1)	. ,
	$\Sigma Y_i = 0;$	8. $S_5''*\sin\alpha + S_6' - S_{10} = 0;$	
Узел D:	$\Sigma X_i = 0;$	9. $S_7 + S_9 * \cos\alpha + S_8 * \sin\varphi = 0;$	
-	$\Sigma Y_i = 0;$	10. $S_4' - S_8 \cos \phi - S_9 \sin \alpha = 0;$	
Узел А:	$\sum X_i = 0;$	11. $Xa - S_8' * \sin \phi = 0;$	
	$\Sigma Y_i = 0;$	12. $Ya + S_8' * \cos \varphi = 0;$	
Узел В:	$\sum X_i = 0;$	13. $-S_9'*\cos\alpha + Xb = 0;$	
	$\Sigma Y_i = 0;$	14. S_9 '*sin α + S_{10} ' + Yb =0.	

На рис. 1 уже учтена разность направлений штрихованных и нештрихованных реакций связей для каждого стержня. Поэтому им можно присвоить один идентификатор: Si = Si' = Xi, вследствие чего соответствие идентификаторов для формализации системы уравнений (1) будет иметь вид:

X ₇ X ₈ X ₉ X ₁₀ X ₁₁ X ₁₂ X ₁₃ X ₁₄	X ₁ S ₁ =S ₁ '	X ₂ S ₂ =S ₂ '	X ₃ S ₃ =S ₃ '	X4 S4=S4'	X₅ S₅=S₅'	X ₆ ' S ₆ =S ₆ '	,
	X7	X8	Xs	X ₁₀	X ₁₁	X ₁₂ X ₁₃	X ₁₄

Для удобства составления программ заменим также используемые греческие буквы для обозначения углов α, γ и φ их идентификаторами, записанными в латинской транскрипции: α = ALFA, γ = GAMMA, φ = FI.

Перенесем свободные члены, не содержащие неизвестных, в правые части уравнений (1), которые с учетом соответствия идентификаторов (2) теперь примут следующий формализованный вид (3):

1. X_2 *cos(ALFA) = -P*COS(GAMMA)
2. $-X_1 - X_2 + \sin(ALFA) = -P + SIN(GAMMA)$
3. $-X_2 \cos(ALFA) - X_3 = 0$
4. $X_2 * \sin(ALFA) - X_6 = 0$
$5. X_3 + X_5 * \cos(ALFA) = 0$
6. $X_1 - X_4 - X_5 * \sin(ALFA) = 0$
7. $-X_5 * \cos(ALFA) - X_7 = 0$
8. $X_5 * sin(ALFA) + X_6 - X_{10} = 0$
9. $X_7 + X_9 \cos\alpha + X_8 \sin\phi = 0;$
10. $X_4 - X_8 \cos \phi - X_9 \sin \alpha = 0;$
11. $X_{11} - X_8 * \sin \phi = 0;$
12. $X_{14} + X_8 \cos \phi = 0;$
$13X_9 \cos(ALFA) + X_{12} = 0$
14. $X_9 * \sin(ALFA) + X_{10} + X_{13} = 0$

Для удобства пользования уравнения пронумерованы сверху вниз, начиная с 1, где номером без скобок обозначается порядковый номер строки. Теперь система уравнений (3) приобрела явный вид системы линейных алгебраических уравнений А X = B. В ней выписаны в символьной форме только отличные от нуля элементы, которые и вводятся в программе 1:

```
COMMENT Программа 1;
OUT "\C1\PR1.LIS";
                                                               10
ON NERO:
                                                               15
N:=13;
                                                               20
                                                               22
SA:=SIN(ALFA):=1/2;
CA:=COS(ALFA):=SQRT(3)/2;
                                                               24
SIN(GAMMA):=0; COS(GAMMA):=1;
                                                               25
SIN(FI):=0; COS(FI):=1;
                                                               27
                                                               29
P:=11:
                                                               30
MATRIX A(N,N), B(N,1), X(N,1);
A(1,2):=CA; A(2,1):=-1; A(2,2):=-SA; A(3,2):=-CA;
                                                               35
A(3,3):=-1; A(4,2):=SA; A(4,6):=-1; A(5,3):=1;
                                                               37
A(5,5):=CA; A(6,1):=1; A(6,4):=-1; A(6,5):=-SA;
                                                               40
A(7,5):=-CA; A(7,7):=-1; A(8,5):=SA; A(8,6):=1;
                                                               42
A(8,10):=-1; A(9,7):=1; A(9,9):=CA; A(10,4):=1;
                                                               45
A(10,8):=-COS(FI); A(10,9):=-SA; A(11,8):=-SIN(FI);
                                                               47
                                                               48
A(11,11):=1; A(13,9):=-CA; A(13,12):=1;
A(14,9):=SA; A(14,10):= 1; A(14,13):=1;
                                                               50
A(9,8):=SIN(FI); A(12,8):=COS(FI); A(12,14):=1;
                                                               52
B(1,1) := -P*COS(GAMMA); B(2,1) := -P*SIN(GAMMA);
                                                               55
                                                               80
OFF NERO;
                                                               85
X := A^{**} (-1)^{*}B;
```

(3)

 SHUT "\C1\PR1.LIS";
 95

 END;
 99

Результаты работы программы 1 совпадают с приведенным в [2, с. 12] численным решением типового примера задания С-1 и для экономии места не приводятся. Студент должен сравнить результаты работы своей программы с измененными операторами 20–55 с обычным аналитическим решением своей задачи. Проверив таким образом правильность работы программы, легко перейдем к получению символьных решений.

Для исследования влияния вариации <u>угла поворота силы</u> на значения реакций опор и усилий нужно в программе 1 только изменить предложение 25, очистив имена со скобками SIN(GAMMA) и COS(GAMMA), идентифицирующие тригонометрические функции, командой CLEAR: CLEAR SIN(GAMMA),COS(GAMMA); 25

Теперь они будут рассматриваться в качестве свободных переменных, в функциях от которых будет получено решение. В результате работы такой измененной программы 1 мы получим значения реакций опор и усилий в стержнях плоской конструкции в зависимости от вариации направления постоянной по модулю силы P, определяемого изменением угла γ (рис. 1, б):

$$X(1,1) \coloneqq \frac{11*(\cos(gamma) + sqrt(3)*\sin(gamma))}{sqrt(3)}$$

$$X(2,1):=-\frac{22*\cos(gamma)}{sqrt(3)} X(3,1):=11*\cos(gamma)$$

$$X(4,1):=\frac{11*(2*\cos(gamma) + sqrt(3)*\sin(gamma))}{sqrt(3)}$$

$$X(5,1):=-\frac{22 \cos(gamma)}{sqrt(3)} X(6,1):=-\frac{11 \cos(gamma)}{sqrt(3)}$$

X(7,1):=11*cos(gamma)

$$X(8,1) := \frac{11*(3*\cos(gamma) + sqrt(3)*\sin(gamma))}{sqrt(3)}$$

$$X(9,1):=\frac{22*\cos(gamma)}{sqrt(3)} - X(10,1):= -\frac{22*\cos(gamma)}{sqrt(3)}$$

$$X(11,1) := \frac{11*(3*\cos(gamma) + sqrt(3)*\sin(gamma))}{sqrt(3)}$$

(4)

 $X(12,1):=-11*\cos(gamma)$ $X(13,1):=\frac{33*\cos(gamma)}{sqrt(3)}$

Нижеследующие графики, полученные путем передачи результатов через буфер обмена в DERIVE, наглядно показывают эти зависимости. Как видно из их сравнения, значения реакций опор и усилий в стержнях плоской конструкции при вращении постоянной по модулю силы Р в той же плоскости изменяются по синусоидальному закону:



Рис. 2. Зависимости усилий в стержнях и реакций опор (X, кH) плоской конструкции (рис. 1, б) от изменения угла GAMMA (рад) при вращении силы P: 1 - S1, 2 - S2, 3 - S3, 4 - S4, 5 - S5, 6 - S6, 7 - S7, 8 - S8, 9 - S9, 10 - S10, 11 - Ra, 12 - Xb, 13 - Yb.

Изучим влияние вариации <u>геометрических факторов</u> рассматриваемой плоской фермы на примере изменения положения ее левой шарнирно-неподвижной опоры в точке A, определяемого углом φ (рис. 16). Для этого в программе 1 нужно только изменить предложение 27, очистив имена со скобками SIN(FI) и COS(FI), идентифицирующие тригонометрические функции, командой CLEAR: CLEAR SIN(FI),COS(FI); 27

В результате работы такой измененной программы 1 мы получим значения усилий в стержнях плоской конструкции в зависимости от вариации положения ее левой шарнирно-неподвижной опоры (рис. 1, б):

$$X(1,1):= \frac{11^{*}(\operatorname{sqrt}(3)^{*}\cos(fi) - \sin(fi))}{3^{*}\cos(fi) - \operatorname{sqrt}(3)^{*}\sin(fi)} \quad X(2,1):= -\frac{22^{*}(\operatorname{sqrt}(3)^{*}\cos(fi) - \sin(fi))}{3^{*}\cos(fi) - \operatorname{sqrt}(3)^{*}\sin(fi)}$$

$$X(3,1):=11 X(4,1):= \frac{22*(sqrt(3)*cos(fi) - sin(fi))}{3*cos(fi) - sqrt(3)*sin(fi)}$$

$$X(5,1):= - \frac{22^{*}(\operatorname{sqrt}(3)^{*}\cos(fi) - \sin(fi))}{3^{*}\cos(fi) - \operatorname{sqrt}(3)^{*}\sin(fi)} \quad X(6,1):= -\frac{11^{*}(\operatorname{sqrt}(3)^{*}\cos(fi) - \sin(fi))}{3^{*}\cos(fi) - \operatorname{sqrt}(3)^{*}\sin(fi)}$$

$$X(7,1):= 11$$
 $X(8,1):= \frac{35}{sqrt(3)*cos(fi) - sin(fi)}$ (5)

$$X(9,1):=-\frac{22^{*}(\operatorname{sqrt}(3)^{*}\cos(fi) + 2^{*}\sin(fi))}{3^{*}\cos(fi) - \operatorname{sqrt}(3)^{*}\sin(fi)} X(10,1):=-\frac{22^{*}(\operatorname{sqrt}(3)^{*}\cos(fi) - \sin(fi))}{3^{*}\cos(fi) - \operatorname{sqrt}(3)^{*}\sin(fi)}$$

$$X(11,1):= -\frac{33*\sin(fi)}{\operatorname{sqrt}(3)*\cos(fi) - \sin(fi)} \qquad X(12,1):= -\frac{11*(\operatorname{sqrt}(3)*\cos(fi) + 2*\sin(fi))}{\operatorname{sqrt}(3)*\cos(fi) - \sin(fi)}$$

$$X(13,1) := \frac{33 \cos(fi)}{\operatorname{sqrt}(3) \cos(fi) - \sin(fi)} \qquad X(14,1) := - \frac{33 \cos(fi)}{\operatorname{sqrt}(3) \cos(fi) - \sin(fi)}$$

Нижеследующие графики на рис. 3, построенные системой DERIVE после получения через буфер обмена результатов (5), наглядно показывают эти зависимости. Как видно из их сравнения, значения усилий в стержнях плоской конструкции при изменении положения опоры в той же плоскости изменяются немонотонным образом. При значениях $\phi = \pi/3$ и $\phi = 4\pi/3$ конструкция находится в неустойчивом положении. При этих значениях угла ϕ происходит потеря равновесия и устойчивости конструкции, чтс математически находит свое отражение в стремлении к бесконечности соответствующих реакций, в выражениях для которых при $\phi = \pi/3$ или $\phi = 4\pi/3$ происходит деление на 0. Это очень хорошо видно на графиках зависимости значений реакций стержней 1–10 и опор 11–14 от величины угла ϕ , построенных по соотношениям (5).

Смущающим здесь является то обстоятельство, что постоянных значений в ответах (5) только два (S₃=S₇), а прямых линий на рис. 3 – восемь (еще для S₁: S₂=S₅=S₁₀, S₄ и S₆). REDUCE обладает широкими возможностями преобразования выражений, но использование самых разнообразных флагов и различное представление выражений не дает ответа на возникший вопрос.

Параллельное решение этой задачи в системе DERIVE, обладающей удивительной способностью максимального упрощения выражений, сразу дает для указанных значений реакций постоянные величины:

$$S_1 = \frac{11\sqrt{3}}{3}$$
, $S_2 = S_5 = S_{10} = -\frac{22\sqrt{3}}{3}$, $S_4 = \frac{22\sqrt{3}}{3}$, $S_6 = -\frac{11\sqrt{3}}{3}$. (6)

242



Рис. 3. Зависимости усилий в стержнях и реакций опор (X, кH) плоской конструкции (рис. 1, б) от вариации положения шарнирно-неподвижной опоры в точке A, определяемом углом FI (рад): 1 - S1, 2 - S2, 3 - S3, 4 - S4, 5 - S5, 6 - S6, 7 - S7, 8 - S8, 9 - S9, 10 - S10, 11 - Xa, 12 - Xb, 13 - Yb, 14 - Ya.

Эти же постоянные значения получаются при упрощении соответствующих выражений для S_1 , $S_2=S_5=S_{10}$, S_4 и S_6 из (5), переданных в DERIVE через буфер обмена.

Так совместное использование систем REDUCE и DERIVE существенно повышает их достоинства. Дополнение их текстовым процессором типа Word организует рабочее место исследователя для студента и инженера, сравнимое с самыми сложными современными интегрированными пакетами, весьма дорогостоящими и требовательными к аппаратным возможностям ПК.

Отметим, что рассмотренные типовые примеры были использованы ранее в работе [3] при описании специализированных и универсальных программ, реализующих численные методы. Последнее обстоятельство организует комплексное обучение практическому применению численно-аналитических методов при изучении курса теоретической механики.

Разработанные современные САВ отражают достижения информационной революции, на несколько порядков увеличивая интеллектуальные возможности любого человека. При их освоении возникает ощущение, что ваши способности к точным наукам многократно возрастают. Поэтому использование САВ способно совершить революцию в высшем образовании, для чего нужна соответствующая методическая проработка различных аспектов их использования в учебном процессе.

ЛИТЕРАТУРА

1. Гецевич Э.Г., Ершов Г.Ф., Носов В.М., Тавгень И.А. Расчет элементов статически определимых конструкций с применением ЭВМ: Учебно-метод. пособие к курсовой работе по теоретической механике для студентов спец. Т.19.01 – "Промышленное и гражданское строительство" / Под ред. А.В.Чигарева. – Мн.: БГПА, 1996. – 175 с. 2.Сборник заданий для курсовых работ по теоретической механике: Учеб. пособие для техн. вузов / [Яблонский А.А., Норейко С.С., Вольфсон С.А. и др.; Под ред. А.А. Яблонского]. – 3-е изд. – М.: Высш. шк., 1978. 3. Носов В.М. Программирование на персональных ЭВМ задач теоретической механики. – Мн.: Технопринт, 1997. – 386 с.

УДК 621.762.4:539

В. А. Сидоров, А. А. Хмелев

ДЕФОРМАЦИОННАЯ МОДЕЛЬ УПЛОТНЕНИЯ АМОРФНЫХ И МЕЛКОКРИСТАЛЛИЧЕСКИХ МАТЕРИАЛОВ

Белорусская Государственная политехническая академия Минск, Беларусь

В последние годы ведутся интенсивные исследования в области получения быстрозакаленных материалов из жидкого состояния, включая аморфные металлические материалы (AMM).

Особенностью получения аморфных и мелкокристаллических сплавов из жидкого состояния является высокая скорость охлаждения для фиксации метастабильных состояний, что требует малых геометрических размеров частиц хотя бы в одном направлении. Вследствие этого аморфные сплавы могут быть получены только в форме пленок, тонких фольг, лент и в виде порошка.

В связи с этим большое значение придается развитию методов получения аморфных и мелкокристаллических сплавов в виде массивных образцов. Для получения массивных аморфных образцов перспективными являются методы порошковой металургии, такие как теплое изостатическое пресование [1], экструдирования [2], холодное и теплое прессование в прессформах [3] и ряд других.