

应用例子手册 (桥梁、土木和结构)

LUSAS 版本15.2 : 修订1

LUSAS
Forge House, 66 High Street, Kingston upon Thames,
Surrey, KT1 1HN, United Kingdom

Tel: +44 (0)20 8541 1999
Fax +44 (0)20 8549 9399
Email: info@lusas.com
<http://www.lusas.com>

Distributors Worldwide

©1982-2016 LUSAS.

目录

绪论	1
从哪里开始?	1
软件要求	1
我安装了什么软件?	1
关于这些例子	1
其他例子	2
例子的格式	2
运行LUSAS求解器	5
创建新模型/打开已有模型	6
保存文件	6
指定结果/中间文件的保存的位置	6
从提供的VBS文件创建模型	7
LUSAS建模器界面	7
2D框架的线性分析	13
描述	13
建模	14
运行分析	22
查看结果	23
导入DXF图形数据	31
描述	31
建模	32
任意截面属性计算和应用	37
描述	37
建模	38
简单的建筑板设计	45
描述	45
建模	46
运行分析	51
查看结果	52
讨论	62
后张法预应力桥梁的线性分析	65
描述	65
建模	66
运行分析	75
查看结果	76
简单梁格	83
描述	83
建模	84
运行分析	98
查看结果	99
简单的桥面板分析	109
描述	109
建模	110
运行分析	119
查看结果	120

绪论

桥面板的Wood-Armer评估	129
描述	129
建模	130
运行分析	137
查看结果	138
梁格加载优化分析	145
描述	145
建模	147
显示结果	158
桥面板荷载优化	163
描述	163
建模	165
讨论	184
箱型梁桥梁的车辆荷载优化	187
描述	187
建模	188
BRO桥面板分析	203
描述	203
建模	203
运行分析	205
观察结果	205
三维壳结构的截面切片	213
描述	213
建模	214
运行分析	218
查看结果	218
二维框架结构的地震响应 (频域)	227
描述	227
建模	228
运行分析	235
查看结果	237
运行分析	250
查看结果	250
三维框架结构的地震响应 (频域)	253
描述	253
建模	255
运行分析	256
查看结果	256
板梁的屈曲分析	265
描述	265
建模	266
运行分析	276
查看结果	277
混凝土梁的非线性分析	281
描述	281
建模	282
运行分析	291
查看结果	292

讨论.....	299
混凝土塔徐变的分段施工分析	301
描述.....	301
建模.....	302
运行分析	314
查看结果	315
三跨变截面混凝土箱梁桥	321
描述.....	321
建模: 初步模型	323
运行分析: 初步模型	334
查看结果: 初步模型	335
建模: 详细模型	336
运行分析: 详细模型	339
查看结果: 详细模型	339
后张法预应力桥的施工阶段分析	341
描述.....	341
建模.....	342
运行分析	357
查看结果	358
人行天桥的调索分析	361
讨论.....	362
建模.....	362
斜拉桅杆的三维非线性静力分析	369
描述	369
建模.....	370
运行分析	378
查看结果	379
条形基础下的二维固结	385
描述.....	385
建模.....	386
运行分析	393
查看结果	394
排水挡土墙非线性分析	401
描述.....	401
建模.....	402
运行分析	415
查看结果	416
嵌入式挡土墙	425
描述.....	425
建模.....	426
运行分析	434
观察结果	435
有排水坝趾的梯形土坝	439
描述.....	439
建模.....	440
运行分析	447
查看结果	448

绪论

混凝土坝的施工阶段分析	453
描述	453
建模	454
运行分析	470
查看结果	471

绪论

从哪里开始?

首先要全面完整的阅读这个绪论。它包含了关于建模器用户界面的一些有用的基本信息以及怎样安排例子的详细信息。

软件要求

例子的编写使用了 **15.2**版本的LUSAS。

例子需要的LUSAS软件产品和产品选项都将在例子的开头部分注明。

软件产品:	所有 (除教学版)
产品选项:	非线性

注意复合结构例子可以在任意软件产品上运行如果购买了复合产品选项。同样，LUSAS分析家或者LUSAS复合结构可以运行桥梁或者土木例子如果购买了桥梁或者土木产品选项。LUSAS学院版软件可以运行任意例子。

我安装了什么软件?

为知道安装了什么产品或者是产品的什么版本又或者是软件安装的选项和徐可以可以通过运行LUSAS，选择帮助 > **关于LUSAS 建模器**然后点击**加密信息**按钮显示列有产品选项和软件许可信息的窗口。

关于这些例子

这些例子包含了各种复杂程度的实例，覆盖了使用LUSAS的不同建模和分析步骤。手册中的第一个例子包含了详细的信息指引你一步步创建LUSAS模型，运行分析以及查看结果。这个完整的例子详细显示了每个使用的对话框以及必要的文字输入和鼠标点击。其他的例子假设您已经完成过一个完整例子并不在需要相同等级细致的信息。这可以使您更加容易的学习更多的例子，即使这些例子是你并不熟悉的。

绪论

除了这里提及的外，所有的例子的建模和分析都可以采用LUSAS的教学与练习版本。该版本是一个限制版本，当前的限制设置如下：

500 节点	100 点	250 单元	1500 自由度	10 荷载工况
------------------	-----------------	------------------	--------------------	-------------------

因为教学与练习版本在建模和分析中的限制，一些例子可能采用粗糙的网格划分，这在这些情况下，这些例子仅应该用于阐述LUSAS建模的方法和相关的分析程序，而不必详细的介绍怎样分析一个特殊类型的结构。

其他例子

另一个不同的例子手册 **Examples Manual** 包含一般造型实例。

可选的软件产品和选项的使用手册，例如IMD Plus或者Rail Track Analysis包含有实用的例子来说明各自的使用。

例子的格式

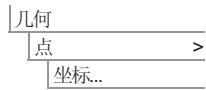
标题

每个例子包含以下部分或全部的主要标题：

- 描述** 包含例子的概要、几何定义、材料特性、分析需求和结果处理需求的信息。
 - **目标** 分析的目标情况。
 - **关键词** 包含能够帮助分析正确运行的关键词列表。
 - **关联文件** 包含的一系列文件放置在与例子相关的目录<Lusas安装文件夹>\Examples\Modeller中。这些文件当分析失败时被用于重建模型，或者用于快速地创建一个模型而跳过例子中的某个部分，例如，如果用户只感兴趣例子的结果处理阶段。
- 建模** 包含定义特征和属性的数据库，生成LUSAS模型文件。在一些复杂的例子中，可能有多个模型文件生成，因此这些例子也包含多个建模部分。
- 运行分析** 包含关于如何运行分析以及改正任何原因的分析失败的详细信息。
- 查看结果** 包含使用各种方法的结果处理程序。

菜单命令

被选择的菜单条目应该显示如下：



这表明首先从菜单条中选择**几何**菜单，接下来选择**点**，然后选择**坐标...** 选项。

有时例子的正文中，相关的菜单条目采用粗体字体书写。例如上面的菜单条目被写为**几何> 点> 坐标...**

工具条按钮

对于一些命令，工具条按钮也被显示，它是一种快捷方式，代替使用的相同命令：

 这里显示的是**几何> 点> 坐标...** 命令的工具条按钮。

用户操作

对于一些命令，工具条按钮也被显示，它是一种快捷方式，代替使用的相同命令：

- 输入坐标(**10, 20**).

因此典型的菜单命令（或等效工具条按钮）的选择和接下来要进行的操作应该显示如下：



选择如图显示的菜单命令或工具条按钮，将弹出一个对话框，在对话框中输入坐标10, 20。

填写对话框

对于填写对话框，粗体字体用于表明必须要输入的文字。从下拉菜单中选择的条款，以及需要被点击的按钮，也都采用粗体字体。例如：

- 在新建模型对话框中输入文件名为**2D框架**然后点击**确定**按钮完成。

灰色框文字

灰色框文字表明，如果在例子的建模和分析中出现问题，这个部分才仅需要被进行。例子如：

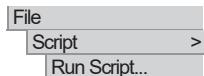
绪论

重建模型



 开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为 **例子**



为了重新建立模型，选择文件example_modelling.vbs，文件位于<LUSAS 安装目录>\Examples\Modeller 目录下。

Visual Basic 脚本

每个例子都包含LUSAS创建VBS文件的相关设置。这些被安装在目录<Lucas安装文件夹>\Examples\Modeller 中。当在运行分析前，用户不能改正错误，则这些脚本文件将被使用。它们允许用户重建模型，而且成功的运行分析。更多内容参考Creating a Model From The Supplied VBS files。

模型单位体系

在每个例子的开始，规定模型使用的单位体系就像如下所示：

“整个模型使用的单位体系为 N, m, kg, s, C”

模型单位作为新建模型的一部分被指定，并在状态栏中时刻显示。一旦设置，所有带有表格的窗口允许带有单位的输入，具体的单位会再当鼠标移至输入单元格上作为提示显示。

时间单位

时间单位作为新建模型的一部分被指定，也可以在模型属性对话框中作修改。选择一个时间单位表示时间的基准值，并在处理结果时候用于输出。

使用的图标

在整个例子手册中可以找到很多文件、注释、提示和警告图标，这些图标是在左边空白页处。



文件. 磁盘图标用来指明或创建使用例子中的文件。



注释. 注释信息是有关当前主题需要引起注意的相关事项。注释包含有用额外信息或在执行过程中需要注意的点。



提示. 提示是帮助您更容易使用软件的用法或技巧。



警告. 警告信息是用来警告你一些疏忽可能导致错误的生成，或潜在的隐患数据，或可能给你带来不可预期的结果。警告信息比较少，一旦出现的时候您应当引起注意。

运行LUSAS求解器

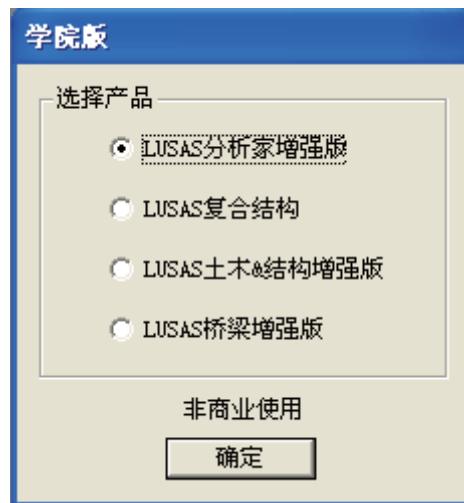
- 在开始菜单启动LUSAS建模器。通常步骤为：

开始> 所有程序 > LUSAS 15.x for Windows > LUSAS Modeller

- 选择需要的许可选项
- 在线帮助系统将显示软件最后修改后的帮助。
- 关闭在线帮助窗口。

(仅LUSAS学院版)

- 选择LUSAS产品点击**确定**按钮。



绪论

创建新模型/打开已有模型

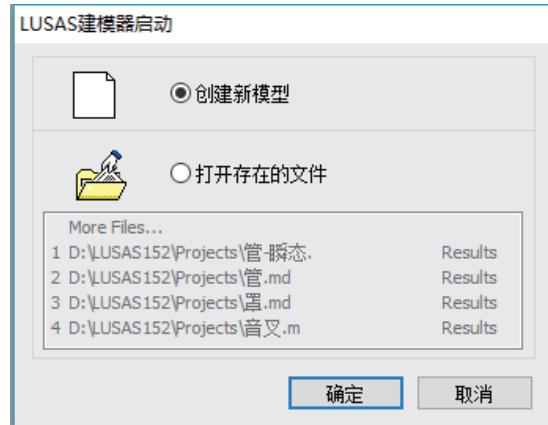
当开始运行 LUSAS 建模器，LUSAS 建模器启动对话框将显示。该对话框允许是选择建立新模型还是打开已有模型。



注. 当一个已有模型被装载，LUSAS 建模器会检查是否有同名的结果文件存在。如果存在结果文件，您可以选择是否将结果文件加载到模型的顶部。



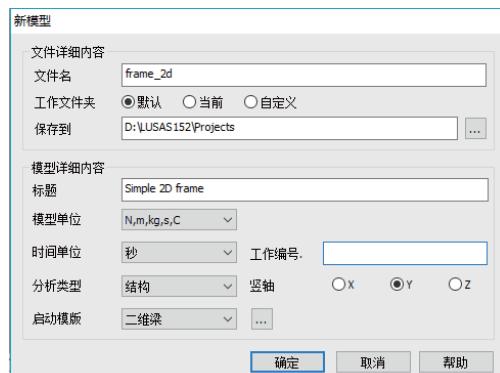
件，这时您可以选择是否对该模型运行恢复文件恢复模型数据。



如果创建新模型，一个新模型对话框将显示：

- 输入新模型的信息，然后点击确定按钮。

具体的产品菜单取决于选择使用的软件产品例如桥梁或者土木结构版本，将有不同的产品特色的菜单栏。



保存文件

不推荐在例子所在的目录下保存文件，默认下新建的模型文件会被保存在 <LUSAS 安装目录>\Projects 目录下。为了实行不同的例子，这是可以被接受的，但是注意对于‘真实’的项目，推荐保存模型到单独的项目文件夹中，每个文件按照各自的项目进行命名。这可以帮助基于项目基础上进行备份和最终删除。

指定结果/中间文件的保存的位置

LUSAS 设置工具可以用于指定创建文件的目录来保存模型。详见在线帮助页面关于如何使用此工具。使用这个工具，可以在指定文件保存的路径用于运行各种各样与之相关的分析产生相应的文件夹：

- 在文件夹中对于每个模型，在叫"Associated Model Data"的文件夹中 表示默认设置。注意这个模型文件单独不存在文件夹中。

从提供的**VBS**文件创建模型

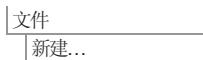
- 在和模型相同命名的文件夹中 注意模型文件单独不存在创建的文件夹中。
- 和模型在同一个文件夹中 (这是版本 14.7 中的行为)
- 指定一个文件夹 可以通过 LUSAS 指定文件夹。例如，%ModelLocn% 代替模型现在的工作文件夹；%ModelName% 代替模型的文件名。相关链接 (例如..\\使用母文件夹) 也可以被指定。

对于实行本文的例子来说，不需要对设置就行改变。

从提供的**VBS**文件创建模型

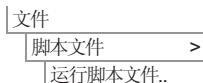
如果您只对结果处理感兴趣而对例子的实际建模不感兴趣的话，提供的**VBS**文件将允许您快速建模用于分析。

按照以下步骤从提供的相关的**VBS**文件创建模型：



 开始一个新模型文件。

- 输入文件名如**例子名** 然后点击**确定**
- 一般来说，确保在用户界面中选择所需要的分析类型。



 选择文件example_name_modelling.vbs，例子文件位于 \<LUSAS安装目录>\Examples\Modeller 目录下。



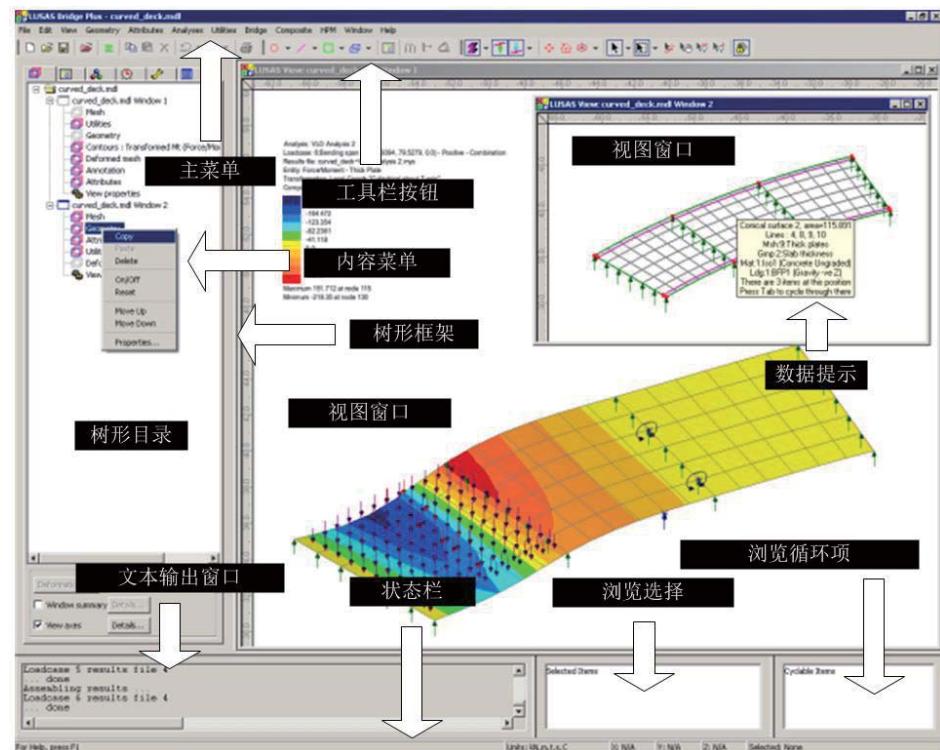
注. **VBS** 脚本创建的模型会自动完成**文件>保存**菜单项命令。

一些额外的模型有可能在分析运行前需要被实行。详见个例。

LUSAS建模器界面

建模器界面的主要的区域和构件如下图所示。

绪论



主要菜单和工具栏

主要菜单和相应的工具栏包含有工具按钮提供了定义模型相关集合和其他数据的工具。初始的启动LUSAS建模器，主菜单，定义和视图工具栏被显示。所有的工具栏被显示，隐藏或者自定义，通过使用视图>工具栏菜单选项。

视图窗口

视图窗口用于每个模型的开发和操作。任意数量的视图窗口可以被创建，每个窗口可以显示单独的一个模型。提前定义的视图图层持有模型信息可以在当前的视图窗口中被操作。

LUSAS中的建模

LUSAS模型是由几何特征（点、线、面、体）被分配有属性（材料、厚度、荷载、边界条件、网格等）体现的。几何特征的定义是使用几何菜单下一系列的工具或工具栏的按钮来定义。属性的定义则使用属性菜单，一旦被定义，则属性就会被列在树状视图栏里。

树状视图

树状视图栏经常用来在图形框内构成不同样式的模型。有许多属性视图来表示组, 属性, 分析, 工具, 和报告。

- 图层**  控制所选的模型数据和结果在视图窗口中的显示。
- 组**  用于储存选择的用户定义的对象(集合, 节点或单元), 并给予命名。
- 属性**  用于模型中定义所含的信息; 单元种类和集合的离散; 截面属性和厚度; 使用的材料; 支承或者约束; 所施加的荷载。
- 分析**  显示所有定义的分析; 定义的荷载工况包括分析控制; 结果工况包括结果处理的解; 荷载工况组合和包络; 以及IMD和疲劳计算。
- 工具**  包括工具项目用于定义模型的几何或属性, 或者控制一个分析, 或者提供一个特别的功能例如荷载组合或者生成一个例子的报告。
- 报告**  包括用户自定义文件夹的报告结构, 章节和图片用于允许生成各种形式的报告。

属性视图可以进行拖拉操作。例如, 在属性目录中的属性可以被分配到模型的几何上通过拖拉属性到选择的图形窗口中的对象上, 或者通过复制粘贴一个属性到另一个有效的树形视图中的项目上, 例如一个组名, 在组树形视图中。

文本输出窗口

文本输出窗口显示了在建模过程中的信息和警告。当关于特定对象的错误信息和警告在文本输入窗口中显示, 更多的信息可以通过双击文本获得。

浏览选择项

这个窗口默认不显示但是可以通过 **视图> 浏览选择项** 显示。一旦显示, 它将包括当前选择项的列表并允许一个个单独取消选择。

浏览循环项

这个窗口默认不显示但是可以通过 **视图> 浏览循环项** 显示。一旦显示, 它将包括所有可循环项的列表并允许一个个单独选择或者取消选择。**视图> 浏览循环项** 显示。一旦显示, 它将包括所有可循环项的列表并允许一个个单独选择或者取消选择。

绪论

浏览选择记忆

这个窗口默认不显示但是可以通过**编辑> 选择记忆> 浏览** 显示。一旦显示，它将包括所有选择记忆的项的列表并允许一个个单独取消选择

状态栏

状态栏显示进程信息以及帮助编辑文本在建模过程中，模型单位，模型中当前光标位置 (如果模型显示在正交平面) 以及当前选择的项或者项的序号。**视图>状态栏** 菜单项可以用于隐藏或者显示状态栏。

数据提示和工具提示

数据提示和工具提示提供了在鼠标光标下的基本信息。数据提示一般表示了关于模型几何属性和分配的信息。工具提示报告了使用的工具栏按钮或者期待的网格的输入等等。

内容菜单

尽管命令可以通过主菜单执行，也可以通过在选择的对象上右键来显示内容菜单，内容菜单能够提供相关操作。树形视图面板的内容菜单提供了额外的功能例如编辑数据，控制可视性，查看分配，以及选择性的控制结果的绘图在选择的属性上。

属性

与模型相关的一般信息会在属性框中显示。属性与整个模型或当前的窗口，或者单个集合特征有关，实际上，很多对象都有属性。查看对象的属性，可以通过选择对象，然后右键鼠标，从内容菜单中选择**属性**。

获得帮助

LUSAS包含一套全面的帮助系统，帮助由以下几部分组成：

- 主工具栏中的**帮助**按钮用来获得LUSAS界面里关联的帮助。点击**帮助**按钮，然后点击任何的工具栏按钮或菜单项（甚至是灰色不可用的项）就会显示相关联的帮助信息。
- 大多数对话框还有**帮助**按钮提供帮助信息。
- 选择**帮助>帮助主题**菜单项提供所有帮助文件的访问。



如果在第一次显示时帮助内容，帮助索引和搜索工具没有显示，请按显示按钮在HTML帮助窗口显示这些标签。

绪论

2D框架的线性分析

软件产品:	LUSAS 土木建筑 简化版及以上 或 LUSAS 桥梁 简化版及以上
产品选项:	无.

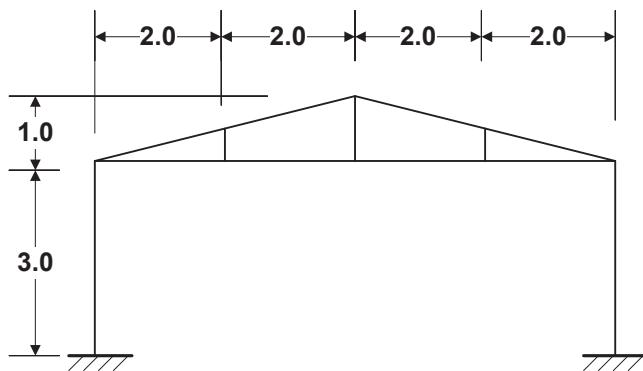
描述

分析简单2D框架结构，几何特征如图所示。

所有构件由钢材组成，其弹性模量为 $210E9$ Pa，泊松比为 0.3，质量密度为 7860 kg/m³。

结构承受两个荷载工况，结构自重以及左侧柱顶的横向荷载。

分析采用单位体系为 N, m, kg, s, C。



目的

分析需要输出项包括：

- 由荷载引起的位移变形图
- 构件上显示的轴向内力图

关键词

2D, 框架, 梁, 标准截面, 复制, 镜像, 变形网格, 轴力图, 剪力图, 弯矩图, 纤维结果, 保存视图, 报告, 打印结果

2D框架的线性分析

关联文件



frame_2d_modelling.vbs 完成此例的全部建模。

建模



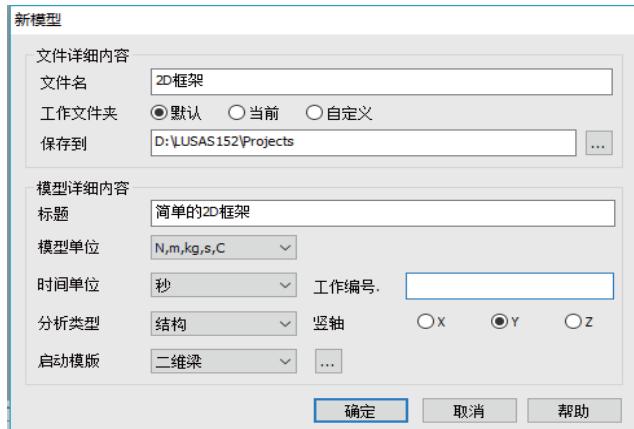
运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。

注. 此例假设一个LUSAS建模器新模型已经启动。如果已经有旧的模型打开请选择菜单命令文件>新建 来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名：**2D框架**
- 使用**默认工作夹**
- 输入标题：**简单的2D框架**
- 设置模型单位为：**N,m,kg,s,C**
- 确保时间单位为**秒**
- 确保分析类型为**结构**
- 选择启动模板为**二维梁**。这能够使属性树状视图自动创建有用的基础的线性网格以及支承项
- 选择竖向轴为**Y轴**
- 点击**确定**按钮





注. 在案例学习过程中规律性的保存使得能够在有难以纠正的错误出现时重新加载先前保存的文件。

也可以用重做按钮 纠正错误。重做按钮能够纠正从最后一次保存的模型到现在的任何错误。

几何特征

输入坐标 **(0, 0)**, **(0, 3)**, **(4, 3)** 和 **(4, 4)** 定义左半跨主要特征点。在对话框中使用 **Tab** 键可以转到下一输入行，输入完成后点击 **确定** 按钮。



注. 除非是用**网格捕捉**的方法输入，否则坐标点数据必须以逗号或者空格分开。**Tab键**可以转到下一输入行，箭头可以改变行列位置。

- 选择模型左手边两点。

连接两点生成线，作为框架左手边的立柱。

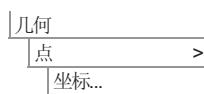
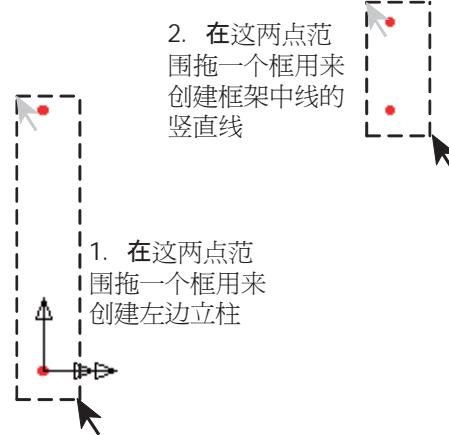
- 选择模型右手边的两点。

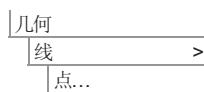
连接两点生成线，作为框架对称线上的垂直构件。

- 以相似的方式，在模型中选择合适的两点生成水平构件。
- 选择左立柱顶点和右边的屋顶点（按住 **Shift键** 来在第一个点的基础上选中第二个点）。

连接选择的点生成线，被当作框架的斜构件。

为了生成1/4跨竖直构件，需要将斜坡线和水平线分成两段线。

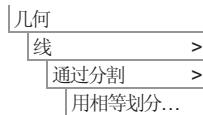




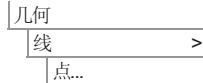


2D框架的线性分析

- 选择如图所示的这两条线。（选择第一条线后按住Shift键可以添加选择第二条线）
- 两条线都输入划分段数为 2
- 确保 在分割时删除几何特征 被勾选，这样分割后原来的线将被删除，然后点击 确定 按钮
- 拖一个框选中刚建立的两个点

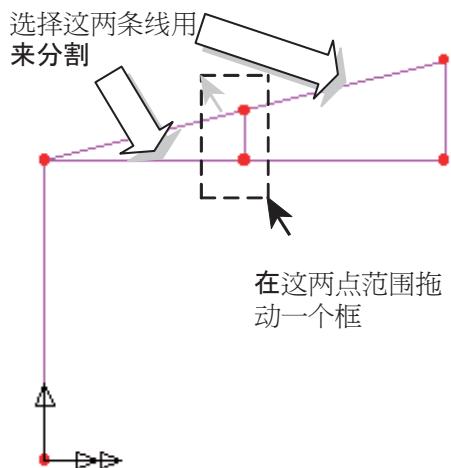


连接两点创建线，被作为内部的竖直构件



这样就完成了半个框架的几何定义。

现在需要定义和分配到模型的模型属性。

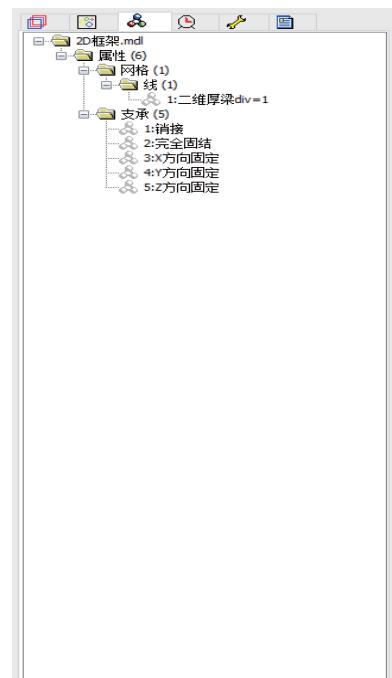


注. LUSAS建模器定义和分配的基础是先定义属性数据，然后将属性数据分配到模型的特征。可以逐步地定义属性数据然后分配属性到特征，也可以先定义好所有属性数据，然后按次序将属性分配到特征。

- 先前定义的属性随后会显示在 树形目录中。没有使用的属性数据显示为灰色的图标。
- 通过拖放 树形目录中的属性数据到先前选择的特征上可以实现属性分配到特征。



提示. 对关联属性的操作的常用命令的访问，在 树形目录选择一个属性，然后鼠标右键点击显示快捷菜单。



划分网格

这些线将被分成二维线性梁。属性目录 中已经存在一个二维线性梁的网格属性，但是为明确表示建模过程，这里重新设置一个：

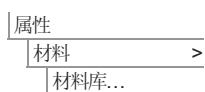


- 选择**厚梁, 2D, 线性**单元
- 设置分段数量为 1
- 输入梁名称为**厚梁**, 然后点击**确定**
- 选中全部模型 (用Ctrl+A组合键)
- 从**树形目录**中选择**厚梁**, 然后拖放到选择的模型中。



注. 分配完成时, 确认信息会在日志文本框中显示。

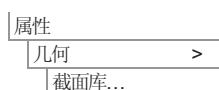
材料属性



- 在材料下拉菜单选择材料为 **Mild Steel**, 级别设置为 **Ungraded** 然后点击**确定**将材料属性添加到**树形目录**
- 在选中全部模型 (用Ctrl+A组合键) 后拖放**树形目录**中的材料属性数据 **Iso1 (Mild Steel Ungraded)** 到所选择的模型上



几何属性



将出现标准的截面对话框。

- 在用法中选择 **二维厚梁**
- 截面库选择 **UK Sections**

2D框架的线性分析

- 截面类型选择 **Universal Beams (BS4)**
- 选择截面尺寸为 **127x76x13kg UB**
- 输入属性名为 **支柱**
- 点击**应用**按钮添加通用梁几何属性到**树形目录**
- 改变界面库为 **EU Sections**
- 改变界面类型为 **Equal Angles** 并选择截面尺寸为 **70x70x6 EA**
- 输入属性名为 **屋顶构件**
- 点击确定按钮添加等角属性到**树形目录**。

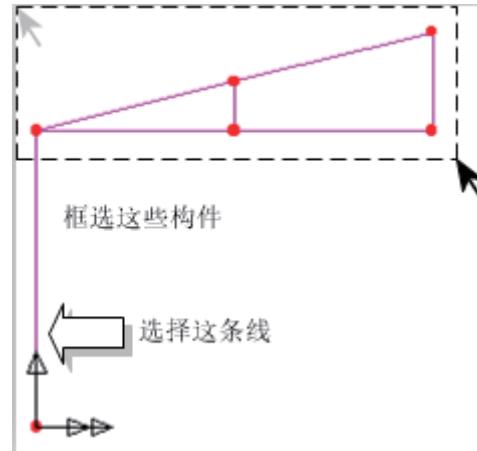


注. 截面名称后显示的截面指向是不可编辑的，但是属性名称（用于识别目的）会被添加到截面名称以便于更容易的区分相似尺寸的构件。



分配几何属性

- 框选所有屋顶的线
- 拖放^③树形目录中的几何属性**屋顶构件 (70x70x6 EA 主 y)**到所选的线上
- 选择代表左边支柱的线
- 拖放^③树形目录中的几何属性**支柱 (127x76x13kg UB 主 y)**到所选线上



几何分配默认可视。

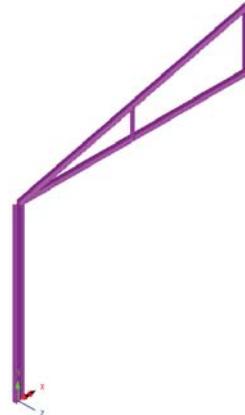
- 在视窗空白处点击以取消所有构件的选择。

选择等角视图按键来显示构件的几何可视化。

放大按钮可以用来查看截面的方向。

选择主视图按钮返回模型默认的视图。

选择渲染打开/关闭按钮关闭几何渲染显示。



支承

LUSAS提供了许多默认的普通类型的支承。这些支承可以在^③树形目录中找到。该结构中和土壤接触的立柱底部将受到完全固结的支承条件。

分配支承

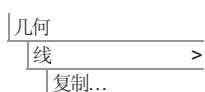
- 选择左边立柱底的点
- 从^③树形目录拖放支撑属性数据**完全固结**到选择的位置
- 确保选择**设置到点**以及**所有分析工况**被选，然后点击**确定**

2D框架的线性分析

镜像模型

一半的2D框架模型的已经生成，此半边可用以镜像复制并创建完整的框架。

- 选择整个模型 (**Ctrl** 和 **A** 键组合)。

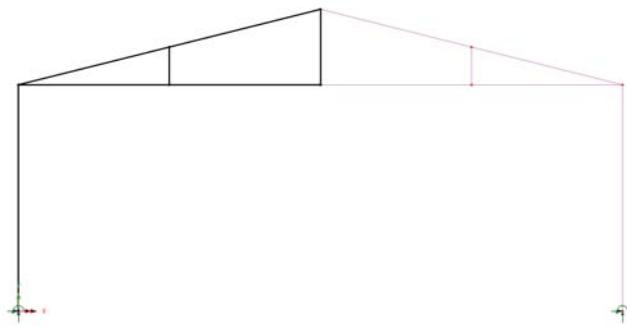


 选择 **镜像**，选择 **平行于Y轴**，在镜像点中的第一行X项输入**4**，Z项输入**0**，然后在第三行中X项输入**4**，Y项输入**3** 以此来定义镜像平面。

- 点击 **确定** 完成整个模型的创建。



注. 新生成的模型和原来的模型有一样的属性。因此不再需要重新分配网格划分、材料、几何特征、支撑等属性，因为通过镜像已经从原来的半边模型中将这些已分配的属性也将复制过来。

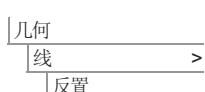


注. 通过镜像，线的方向将会相反，而线的方向是很重要的，因为它控制梁单元局部坐标的方向，并决定了呈现结果时的符号惯例。因此有必要进行方向显示与修改。

- 在  层树形目录双击 **几何显示** 几何层属性。勾选 **线段方向** 选项并确定。

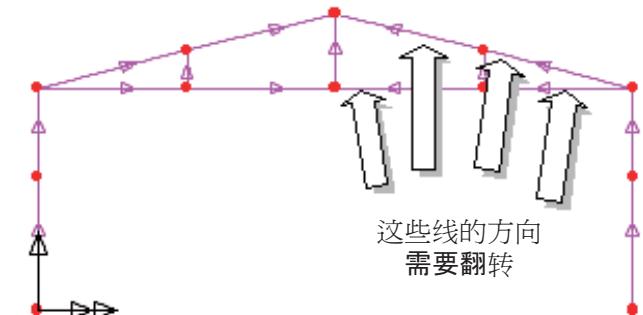
线条的方向将被显示。

- 选择图示4条线并反转（按住 **Shift** 键在初始选择添加选择的线）



选择的线的方向将被翻转。

- 一旦修正了线的方向，就可以在几何层属性对话框中取



消选择线段方向选项，然后点击**确定**按钮来关闭线方向显示。

荷 载

两个荷载工况被考虑： 自重和左侧柱子顶部的横向荷载。

荷载工况1 - 自重

荷载工况1将做为结构的自重。这个模拟使用一个体力即加速度荷载模拟作用在结构上的地心引力。



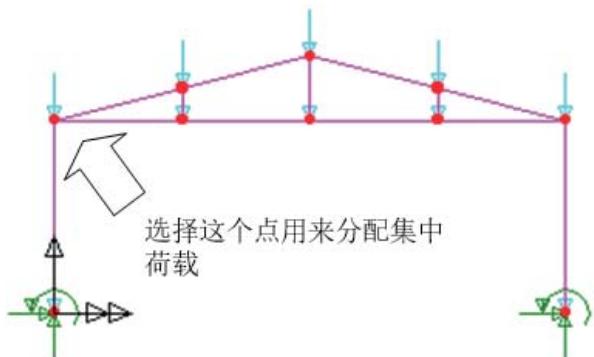
- 选择**体力**选项，然后点击**下一步**
- 输入Y方向线性加速度为 **-9.81**
- 输入属性名为**自重**并点击**完成**添加属性至**树状图**
- 选中全部模型（用Ctrl+A组合键），从**树形目录**拖放荷载属性数据到选择的特征。
- 确保**设置到线**选项和**单一工况**是选择的，并确保荷载是分配到**分析1**和**工况1**，然后点击**确定**按钮，框架的荷载将显示在图形窗口。

荷载工况2 - 横向荷载

荷载工况 2 是作用在左边立柱顶部的横向荷载。



- 确保**集中荷载**选项被选择，然后点击**下一步**
- 输入X方向的集中荷载为 **500**
- 输入属性名为**横向荷载**，然后点击**完成**
- 选择左边立柱顶部的点
- 从**树形目录**中拖放荷载属性数据**横向荷载**到选择的点。
- 确保**设置到点**选项和**单一工况**是选择的，并确保荷载是分配到**分析1**和改变工况名为**工况2**。



2D框架的线性分析

- 然后点击**确定**按钮分配荷载并设置为激活的工况以及荷载系数为1。

保存模型



保存模型文件。

文件
保存

运行分析

在模型加载下：



打开立刻求解对话框。确保选择分析1然后点击确定运行分析。

将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到Q 树形目录中。

同时有两个文件将在工作文件夹中生成：



2D框架.out 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。

2D框架.mys 该结果文件会在计算完成后自动加载到 树形目录中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。



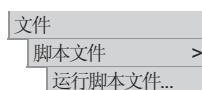
frame_2d_modelling.vbs 完成此例的全部建模。

文件
新建...



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名 **2D框架**



- 为了重新建立模型，选择文件**frame_2d_modelling.vbs**，该文件位于
\\<LUSAS 安装目录>\Examples\Modeller 目录下。

 重新运行分析产生结果。

查看结果

选择需要查看的结果

工况分析结果将在  树形图中显示，第一个工况的分析结果默认被激活并在  树形目录中以  图标表示已激活的结果。

变形网格图

变形网格图可以帮助在详细的结果处理之前查看是否存在显而易见的错误。变形网格图通常能够揭示因荷载或支撑甚至是材料属性分配等输入错误（比如：结果中的结构存在过多的位移）。

清楚起见，移除几何图形，只留下用于比较的无变形网格显示层。

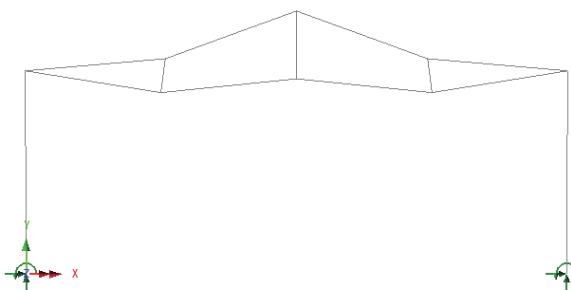
- 在  树形图中右键 **几何, 属性** 层选择 **开/关** 来关闭几何以及属性层的显示
- 在没有选择模型特征的情况下，在图形窗口中点击鼠标右键选择 **变形网格**。这将添加变形网格层到  树形目录。保持所有均为默认设置，点击 **确定** 按钮。



注. 默认的变形网格的比例往往是被放大的，这使得用户可以更容易地观察结果。放大因子可以通过变形网格属性对话框中根据需求自己设定。

工况1（默认激活的工况）的变形网格图将显示在网格层之上。

- 从  树形图中关闭 **网格** 层只留下变形网格层如右图显示



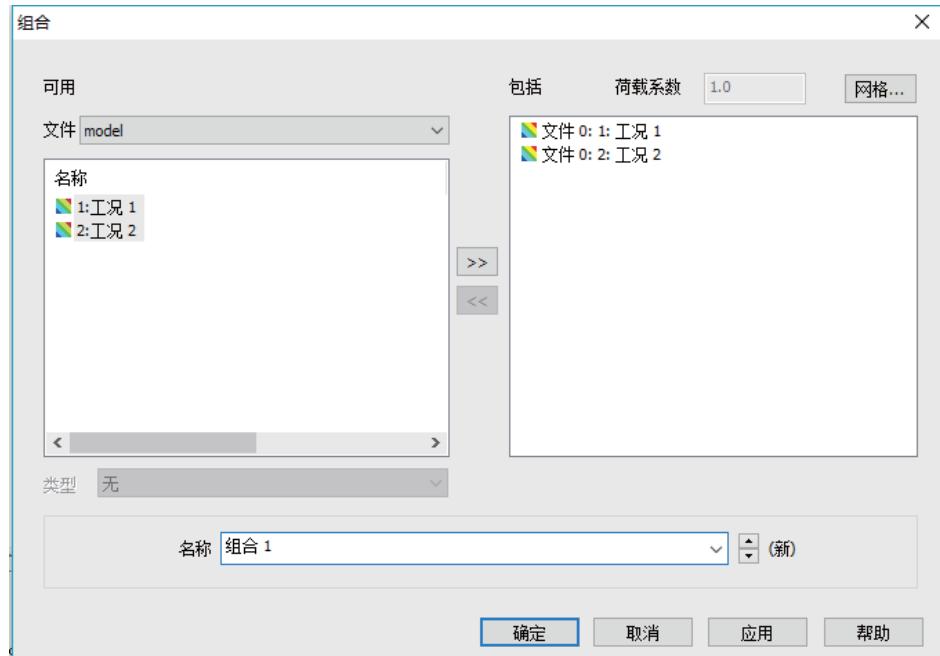
2D框架的线性分析

定义荷载组合

可以创建用于查看结构的各工况的组合效应的荷载组合。

组合属性对话框将显示。

分析
基本组合



两个工况的结果都要添加到包括面板。.

- 选择工况1，并按住Shift键再选择工况2。单击 按钮添加工况到组合框中。
- 点击确定按钮完成



注.通过选择右手边的包括荷载工况列表中的工况点击 网格按钮更新荷载系数，对工况组合系数进行修改



注.为了获得这个例子正确的组合效应，每个工况的荷载系数设定为1

查看组合工况

- 在**树形目录**鼠标右键点击**组合1**, 选择**激活**选项。

变形网格将显示结构的荷载组合效应变形结果。

标注峰值

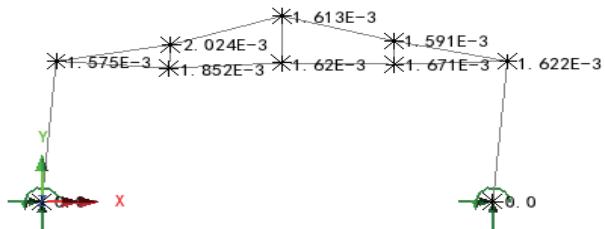
- 在没有特征选择情况下鼠标右击图形窗口的空白处, 选择**数值**选项, 添加**数值层**到**树形目录**。

数值层属性将显示。

- 从结果项下拉菜单中选择**位移**, 从分量下拉菜单中选择**RSLT**
- 从**数值显示**选项卡内勾选**最大值**选项并设置数值为**100%**。
- 设置有效位数为**4**
- 点击**确定**按钮显示每个节点显示位移值的变形网格图。



注: 因为此例为**LUSAS**教学版所撰, 只允许使用一个模型或者结果窗口, 因此在添加新层前最好关闭**数值层**。在标准和增强版里, 包含不同层的窗口是可以定义的。



- 在**树形目录**中关闭**数值层**

轴力图

- 在没有选择模型特征的情况下, 在窗口2中点击鼠标右键选择**图表**, 添加图表层到**树形目录**。

图表属性对话框将显示。

- 结果项中选择**力/力矩 - 厚二维梁** 并选择分量 **Fx**
- 选择**图标显示** 标签, 在显示栏里勾选**标记数值**
- 勾选**仅标记选择项**
- 改变有效数字位数到**4**

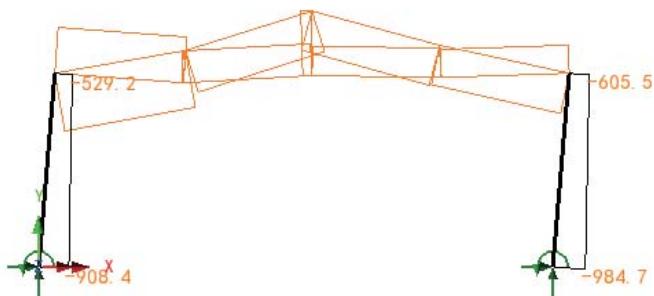
2D框架的线性分析

- 点击确定完成。

在 树形目录中，层的顺序控制了每层的显示，为使图表层在变形网格上显示，需要将 目录中的变形网格层拖放到图表层之下。

- 在 树形目录中右键单击 **变形网格** 层并选择 **下移** 选项。

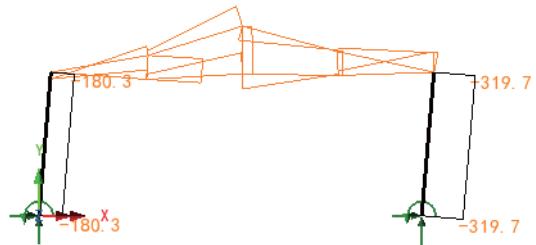
- 现在增加立柱的标注，先选择左边的立柱，按住 **Shift** 键选择右边立柱。



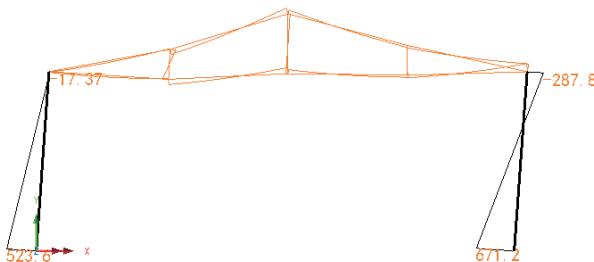
每边立柱的轴力图将显示选择的立柱的 Fx 数值。

剪力图

- 在 树形目录双击 **图表层**。图表属性对话框将显示。
- 选择 **力/力矩 - 厚二维梁和 FY**。
- 点击 **确定** 按钮显示选择的立柱单元的剪力值。



弯矩图



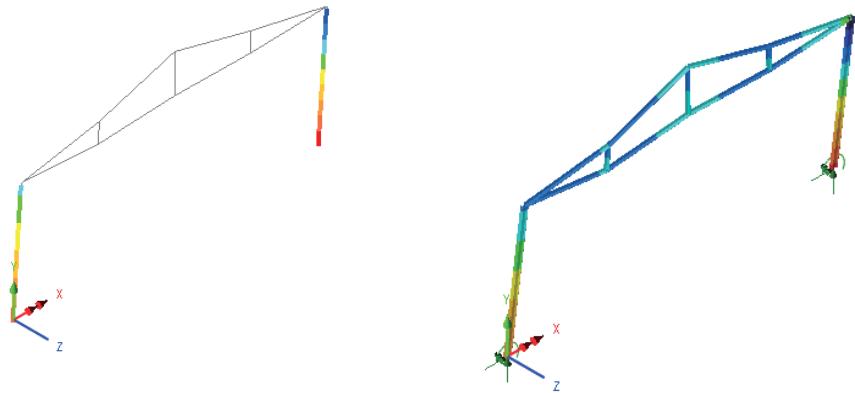
- 在  树形目录双击图表层。图表属性对话框将显示。
- 选择力/力矩 - 厚二维梁 和 MZ
- 点击确定按钮显示选择的立柱单元的弯矩值。

在渲染图上查看结果

作为另一种作图手法，梁的应力能在渲染图上绘制显示。

- 在树形目录  中关掉图表层
 - 点击绘图窗口的空白处，取消选择所有项
-  点击等角视图按钮
- 在未选择任何特征的情况下，在绘图窗口空白处右键选择云图，增加云图层至  树形目录。
 - 弹出云图选项对话框，选择结果项为 应力 - 厚二维梁，分量选择 SX(FX) MZ)

一开始云图在当前激活的两根立柱上显示，如下图左，纤维位置也会很快显示



 选择截面显示开关按钮，使应力云图在渲染图上显示，如上图右。

2D框架的线性分析

查看纤维的力/力矩结果

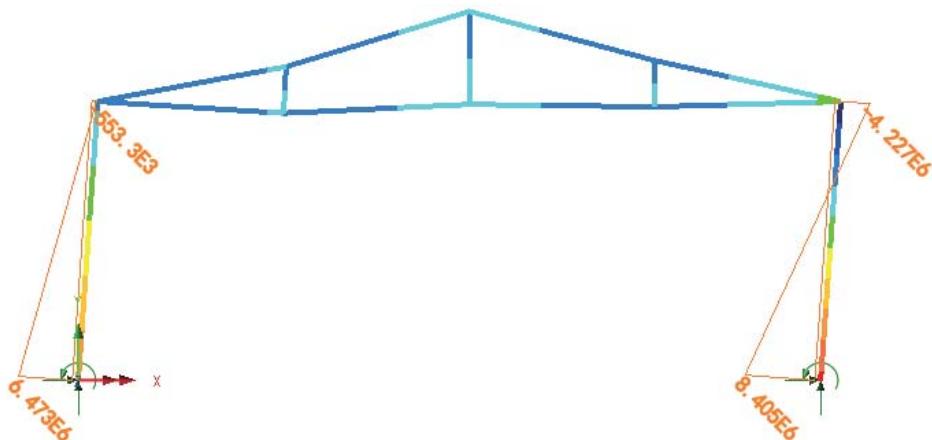
沿着节点线显示一个可选的力/力矩图表，可以在之前定义的纤维上显示或者叠加在其他结果项上，标准截面包含多个纤维层，可以通过线几何属性在 属性 目录中展开几何并展开线显示选取。

在纤维上的应力图

- 在未选择任何特征的情况下，在绘图窗口空白处右键选择**图表**，增加图表层至**树形目录**。

图表属性对话框将被显示。

- 选择**应力 - 厚二维梁** 并选择分量 **Sx(Fx, Mz)**
- 进入**图标显示**标签并选择**标记数值**，给变字体角度为**-45°** 并设置有效数字位数为**4**
- 进入**比例**标签选择**使用局部比例**并设置指定大小为**12mm**
- 点击**确定**展示纤维I1上的应力图.



保存视图

保留视图名称为**视图1**然后点击**确定**保存视图到工具 树形目录 中。注，保存的视图可以应用到其他视图中，也可以插入到报告中。这就是现在保存视图的目的。

窗口
保存视图...

保存模型



 保存模型文件。



注. 如果在结果处理后保存模型，所有定义的荷载组合、包络以及图表数据将同时保存，这样如果模型以后重新运行分析是就不必重新创建这些结果处理数据。

创建报告

通过LUSAS报告工具可以打印输出多种格式的选择的模型和结果的详细资料。报告包含屏幕截图和输出图形或附加文本。报告模板用来指定报告所要包含的项。当模型保存时该模板保存在  树形目录中。模型可以有若干个报告模板。



在报告对话框输入报告标题为2D框架

- 保持模型单位体系和有效位数设置为默认值不变。
- 输入报告名为**报告1**，点击**确定**。

一份报告将被创建在  树形目录下。

- 在  树形目录下右键**报告1**并选择**添加章节**
- 在**模型属性**选项卡勾选**全部**选项。
- 选择**工况/基本组合结果**选项卡，点击**添加**按钮。
- 在结果项下拉菜单选择 **位移**，然后点击**确定**。
- 再次点击**添加**按钮，在结果项下拉菜单选择**力/力矩 - 厚二维梁**，然后点击**确定**。
- 选择**用户内容**选项卡，选择**屏幕捕捉**按钮，保存当前屏幕的**JPG**图片，命名为**2D框架_弯矩.jpg**。
- 点击**确定完成**。



注. 在树形目录的报告项的默认次序（和任何输出报告的次序）可以通过根据修要拖放报告片段改变。鼠标右键点击给定的报告片段名访问添加章节选项，可以修改已有数据和增加更多的章节。

查看和输出报告

- 在  树形目录右键**报告1**选择**浏览报告**

2D框架的线性分析

稍后会创建报告，显示报告首页。可在对话框的顶部使用‘向前’和‘向后’按钮浏览报告的内容。



选择导出报告按钮。

- 在输出对话框的格式下拉菜单选择 **Adobe Acrobat (PDF)**。
- 从 **目标:** 下拉菜单选择 **应用程序**，用Adobe Acrobat打开文件并点击确定。
- 在导出选项中选择页范围为**全部**，然后点击 **确定**。

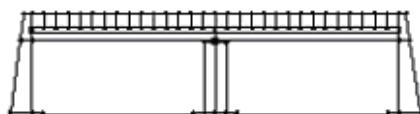
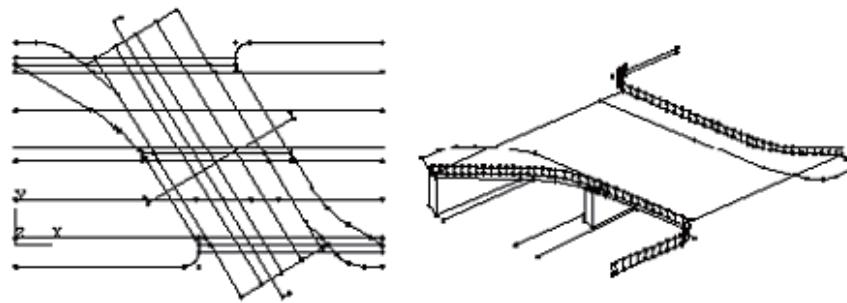
此例完成。

导入DXF图形数据

适用的软件产品:	LUSAS所有产品
需要的选项:	无
注: 此例子超出LUSAS学习限制版的限制	

描 述

此例展示了一个有关LUSAS软件导入CAD的DXF图形数据的步骤。



从DXF文件导入的特征

展示的初始几何外形等同于用CAD的DXF文件输入的图形。

模型目的:

创建模型的操作由以下组成:

- 通过CAD图形输入初始的点和线特性。
- 删除不必要的点线特性使得图形合理化。

导入DXF图形数据

- 重新定义输入特性的比例，建立分析所需要的单位尺寸产度（m）。

关联文件：



- **slab.dxf** 图形文件是此例需要导入的DXF文件。

建模

运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeller新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令文件>新建来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名：板
- 采用默认的工作目录
- 输入标题名：板的DXF文件
- 选择单位体系：kN m t C s
- 确保时间单位 秒
- 选择分析类型 结构
- 设置启动模板 无
- 确认竖轴选择为Z轴，点击确定



注.在例子的进程中规律的保存模型。这允许如果做错一步不容易修正后可以重载先前保存的模型。

导入DXF模型数据

由于DXF数据，要将单位转换为模型本身的单位，此例中模型单位为米。有两种方法转换单位：

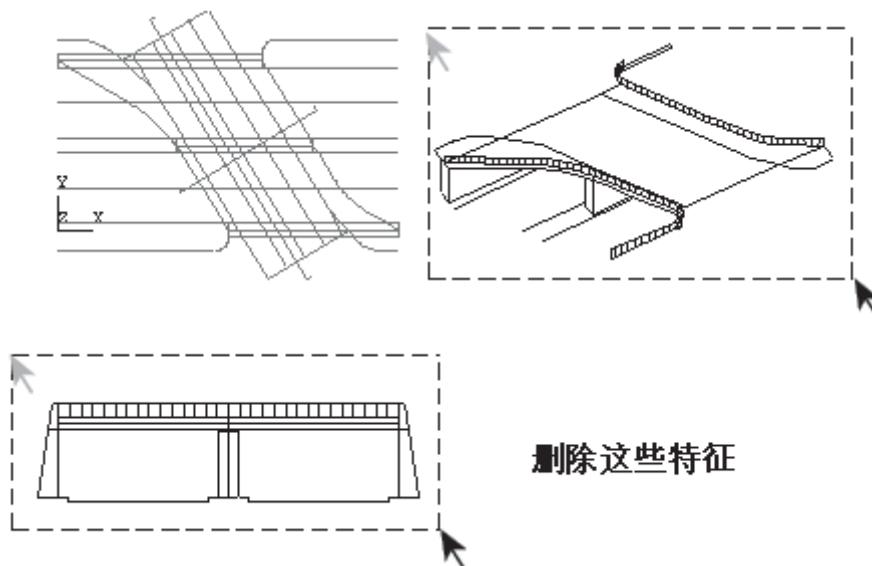
1. 通过在导入数据前预转换比例
2. 在导入数据后，使用比例因子转换单位

不管在哪种情况下，除非已经知道纸的尺寸，LUSAS所需的数据的测量必须要在再次导入或者调整数据前完成。通过使用高级导入选项，实体能在导入时选择包括或不包括，与LUSAS建模相关的特征会被自动整理或者合并。这个例子涉及到在导入后修改尺寸，关于导入前修改的方法将在例子的最后介绍。

导入DXF模型数据

选择DXF文件slab.dxf（此文件在\Lusas安装目录\Examples\Modeler目录下），然后点击导入按钮。

几何特征



导入的几何特性的尺寸单位是由DXF图形绘制的尺寸来定义的。这些尺寸必需转换成分析所需要的尺寸单位。只需要分析所需要的平面图几何特性，其他导入的几何特性可以删除。

- 在桥梁的其他视图框选点和线的特征。按住 Shift 键可以在初始选择下追加选择特征。

删除 删除所选择的特征，确定组合线和点都被删除。

导入DXF图形数据

剩下的几何特性将是最初的板定义的基本外型，但是要生成有限元的模型还需要更进一步的处理模型。

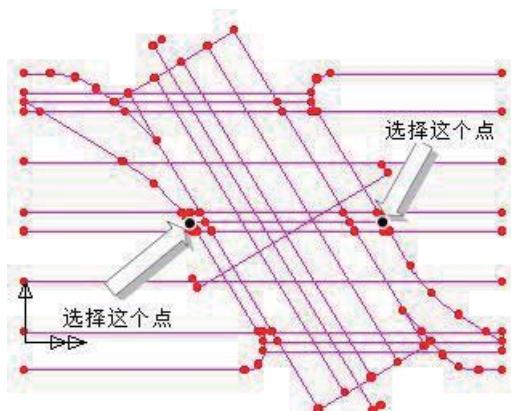
单位转换

本例子LUSAS模型采用的单位体系是米制，DXF图形是用毫米来绘制的，DXF文件的绘图比例是1：100，所以必须先把原图形放大100倍到实际的尺寸。然后，由于DXF图形尺寸单位是毫米，LUSAS模型尺寸单位是米，所有从毫米到米要缩小1000倍，即 $\times 0.001$ ；这样，单位转换需要2次，而实际上我们可以用一次转换实现，即 $100 \times 0.001 = 0.1$ ，这里的0.1就是我们需要缩放的比例系数。

为了检查模型的尺寸，可以通过选中桥梁中心处的2点来查看它们之间的距离。为能更简单的选择这2个点，有必要的话可以通过放大视图工具来放大模型视图。

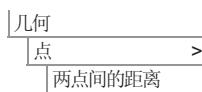


点击图标按钮，放大到包含中线两端点的视图。



点击图标按钮，回到常规选择。

- 如右图，选择中心线的左边点
- 按住“Shift”键，选择右边的点



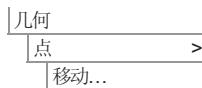
此2点之间的距离为202.075将会显示在文本信息窗口中。



点击该图标按钮，返回到整个模型大小的视图。

调整模型比例

- 拖动一个方框选中整个模型。（或按组合键“Ctrl+A”）



选择比例选项，输入比例系数，X、Y、Z都是0.1，保持原点坐标(0, 0, 0)不变，点击确定。

模型的比例将被缩小10倍。

为了检查新模型尺寸是否已经缩小，可以按以上方法再次查看中线2端2个点之间的距离。

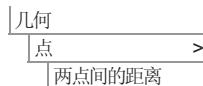
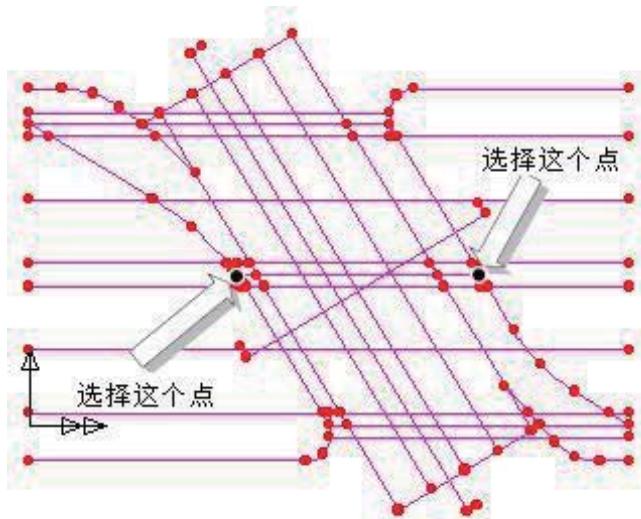


点击图标按钮，放大到包含中线两端点的视图。



点击图标按钮，回到常规选择。

- 如右图，选择中心线的左边点。
- 按住“Shift”键，选择右边的点。



此2点之间的距离为20.2075将会显示在文本信息窗口中。



点击该图标按钮，返回到整个模型大小的视图。

保存模型



保存模型。

导入DXF图形数据的演示完毕，接下来的工作就是转换这些点线成面、分配板厚、分配材料特性等等的工作。

此例完成

关于在导入前预转换比例的方法介绍

本例中DXF文件也可以在导入前修改比例。



选择DXF文件 **slab.dxf**（此文件在\Lusas安装目录\Examples\Modeler目录下），然后点击导入按钮。

- 点击高级按钮
- 在导入参数对话框中修改预转换比例为 **0.1**

导入DXF图形数据

- 点击**确定**按钮
- 点击**导入**

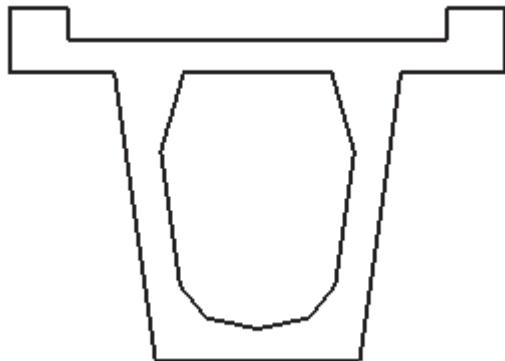
任意截面属性计算和应用

软件选项:	LUSAS所有产品
产品选项:	无

描述

一个任意形状的箱型构件的截面特性，可以被计算。构件的几何尺寸由文件DXF提供。

设置单位为N, mm, t, s, C。



目标

分析需要的输出包括:

- 箱型截面的截面属性

关键字

截面属性, 任意截面, 洞, 本地库, 服务器库。

关联文件



- box_section.dxf** DXF 文件包含截面的几何尺寸。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名为**箱型截面**
- 使用工作目录为**默认**.
- 输入标题为**箱型截面**
- 选择单位体系为 **N,mm,t,s,C.**
- 保留时间单位为 **秒**
- 设置启动模板为**无**
- 设置用户界面为**结构**
- 设置竖向轴为 **Z**
- 点击**确定**

讨论

LUSAS建模器包含任意截面的特性计算器，它可以计算任意打开或封闭的截面的特性。横截面可以用一个简单的规则或不规则平面建立，也可以用一组平面建立。当计算横截面特性时，横截面所包含的孔必须确定为一个平面，因为这样孔面也可以用截面特性计算器进行网格划分。



注. 截面属性计算器中的2D截面必须定义在XY平面。

几何特征

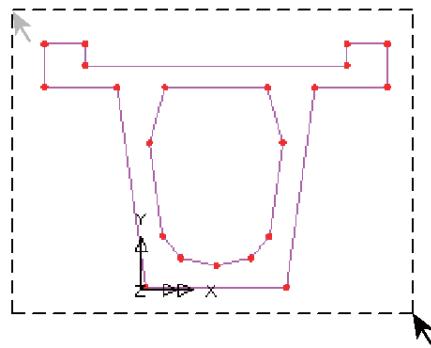
文件
导入...

- 设置文件类型为 **DXF文件 (*.dxf)**
- 在目录 \<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中找到文件 **box_section.dxf**, 点击导入读入文件。

定义截面内的洞

首先定义一个面，代表整个截面，接下来定义一个面代表这个洞，接下来选择周围和内部的面，创建这个洞

- 拖拉一个框，选中整个模型。



框选整个模型

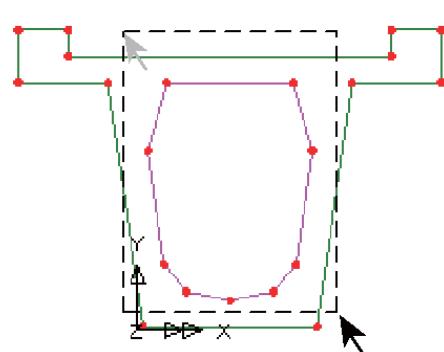
几何
面
线...

从选择的直线，创建一个面。

- 拖拉一个框，选中定义洞的区域的线。

几何
面
线...

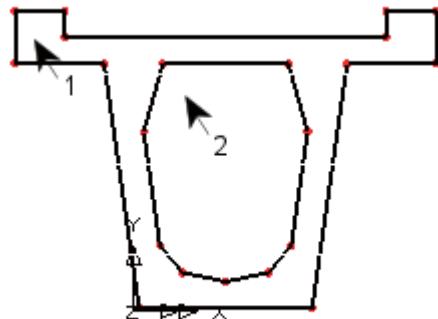
从选择的直线，创建一个面。



框选定义孔的线

任意截面属性计算和应用

- 先选中洞外面的面，按住**shift**再选中表示洞的面

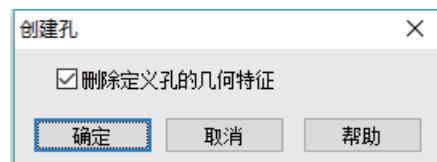


选择这两个面

几何
面 >
孔 >
创建

- 在创建孔对话框，保证选择**删除定义孔的几何特征**。

一个新的面被创建，它的内部包含了一个洞，这个洞本身也是一个面。这个包含洞的面可以通过下面的方法看见，先点击图形的空白部分，然后再选择截面外面的那个面，这时候所有的线将被选择。



文件
保存...

保存截面为今后使用。

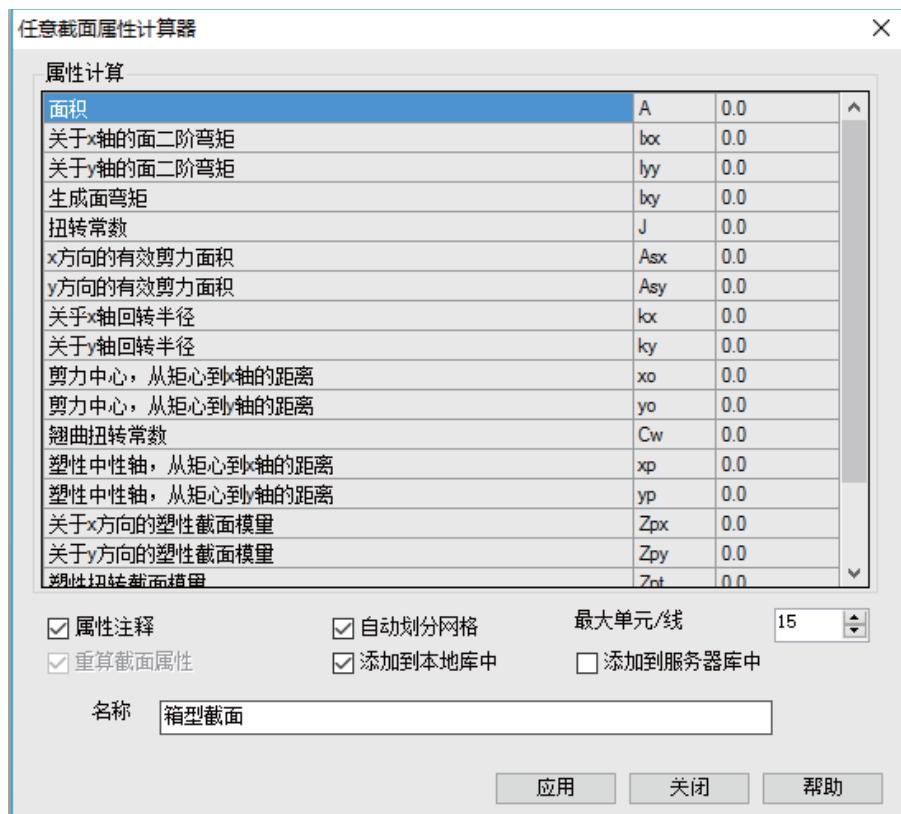
现在按以下方法计算截面属性：

计算截面属性

勾选 **添加到本地库中** 选项。

- 点**应用**后，计算出的截面属性会显示在右侧灰色窗口

工具
截面属性计算 >
任意截面...



- 点关闭关闭对话框。



注：不需要采用在分析模型中采用的单元来计算截面属性，因为当从截面库中提取截面属性时，单元已经被转换了。

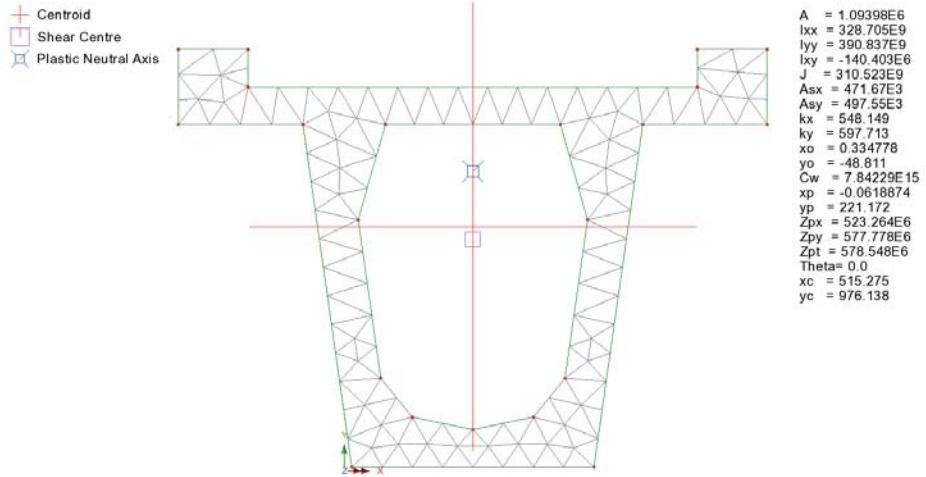


注：截面的特性可以添加到当地或服务器截面特性库，通过在点击**应用**前选择相应的按钮。同样地，也可以在选择“添加到局部截面库”或“添加到服务器截面库”后取消选择“重新计算截面特征”。模型名默认的输入截面名，这也可以在以后修改。

注意使用的自动网格划分

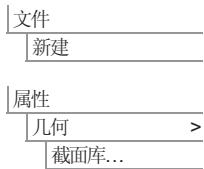
用于计算每个截面属性的网格，在图形窗口中显示。中心，剪切中心，塑性中和轴标志和位置也将被显示。

任意截面属性计算和应用

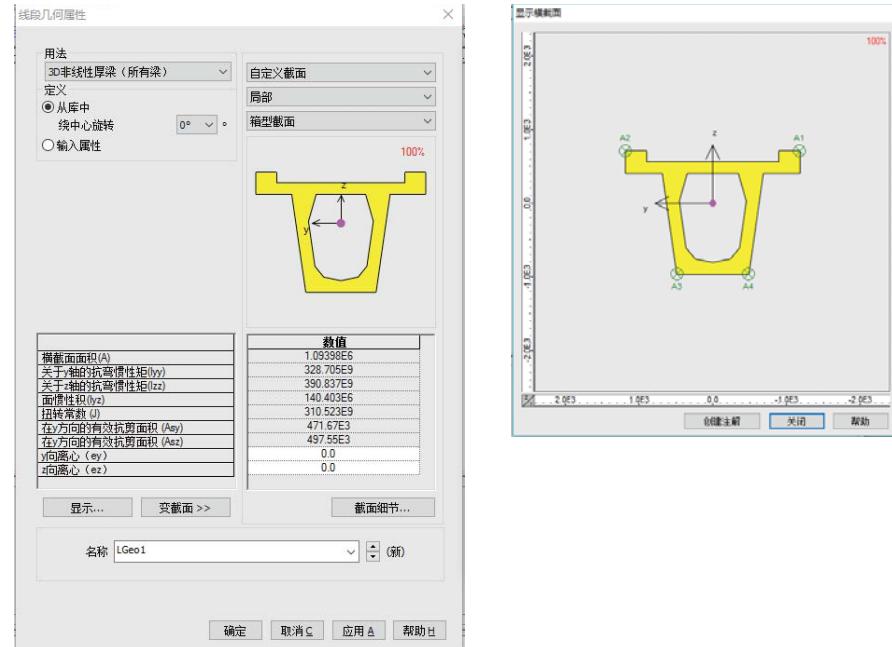


单元尺寸默认选择为，对最长的边分配15个单元，在最短的边分配2个单元。通过曲线选择自动网格检验并在树形目录中改变网格尺寸，可以调整默认的网格大小。另外一种方法，在选择应用按钮前，通过改变‘Max elts/line’选项，调整最长边上的最大单元数。对于所有有限元模型，用户希望获得更精确的结果，但耗费更短的时间。因此对于所有薄截面采用折中的两单元划分，这种方法提供了满意了结果而且没有耗费大量的时间。

查看和使用局部截面库中的截面

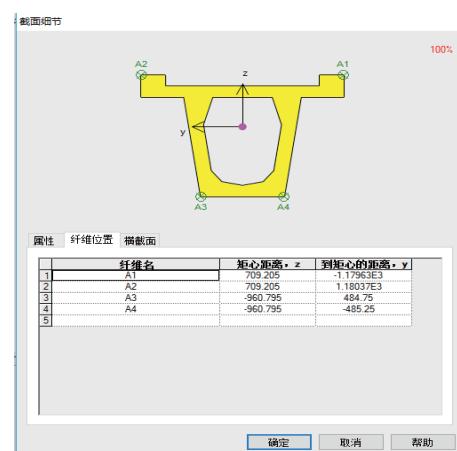


- 新建一个名为**测试**的新文件，选择单位为**N,mm,t,s,C**，点确定
- 选择**自定义截面**
 - 选择**箱型截面**
 - 点击**显示...**按钮查看纤维定义，点击**关闭**退出。



纤维位置可以被用来计算梁的应力，绘制力/力矩图表，LUSAS为截面的每个端点自动创建。

- 在线几何属性对话框，选择**输入属性**，点**横截细节**按钮。
- 在弹出的对话框中点击**纤维位置**。
- 手动输入纤维位置，按**TAB**键切换。
- 点击**确定**保存修改



任意截面属性计算和应用



注. 如需在截面上添加新的纤维，用建模器获得已保存的模型每个新点的属性，如上述输入点坐标。注意如果输入了错误的纤维位置坐标，纤维位置会被添加为离截面外缘最近的点。

最后，添加本地截面库中的截面至属性目录（用于随后为代表模型中梁的线赋予属性）点确定。

本例完成。

简单的建筑板设计

适用的软件产品:	LUSAS 土木建筑 或 LUSAS 桥梁
需要的选项:	无
注: 此例子超出LUSAS学习限制版的限制, 为了能够使学习版用户可以运行分析, 学习版用户可以把每条线按默认的划分4网格来运行分析, 其计算的精度会小于本实例所示的精度。	

描述

此例分析的是支撑在一面墙、六个立柱和三面电梯竖井的四块板的抗弯矩钢筋面积的计算。(抗剪力和位移的计算需要单独来进行计算。) 板的几何尺寸如右图所示。

板的荷载假定为自重和一个活荷载。

分析的单位体系全部采用N, m, kg, s, C。

目的:

- 计算出在正常使用状态下的板所需的钢筋面积。

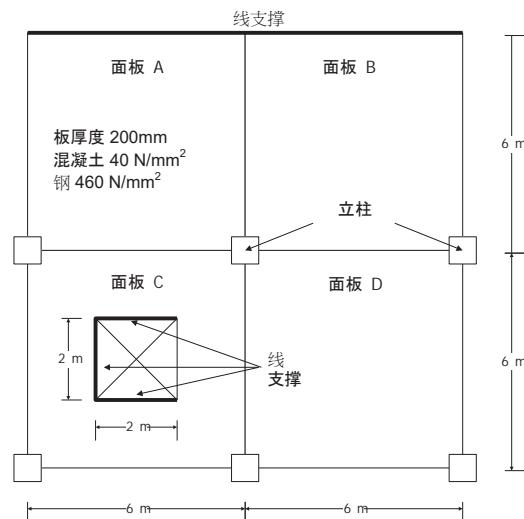
关键词

板设计, 孔, 钢筋, Wood Armer, 钢筋混凝土设计, 钢筋面积, 荷载组合, 智能组合, SLS, ULS, 裂缝。

关联文件



- slab_design_modelling.vbs** 完成此例的全部建模。



建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

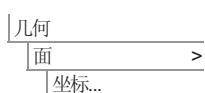
创建新模型

- 输入文件名 **板设计**
- 采用**默认工作目录**
- 输入标题名：**板设计实例**
- 单位体系采用：**N,m,kg,s,C**
- 确保时间单位是 **秒**
- 确保分析类型为 **结构**
- 在下拉式栏里选择启动模板为：**标准**
- 确保选择竖轴为 **Z**，然后点击**确定**按钮。



注.在例子的进程中有关规律的保存模型。这允许如果做错一步不容易修正后可以重载先前保存的模型。

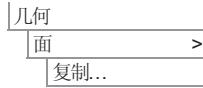
几何特征



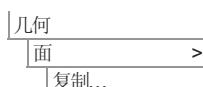
输入坐标 `(0, 0), (6, 0), (6, 6) 和 (0, 6)` 来定义左下方的那块板，在输入的时候可以在输完一个坐标后按**Tab**键跳到下一个坐标输入位置。输完4个坐标后按**确定**，这样就创建了一个所有属性都是按默认以上所述的特性分配的面。



- 选择新创建的面。

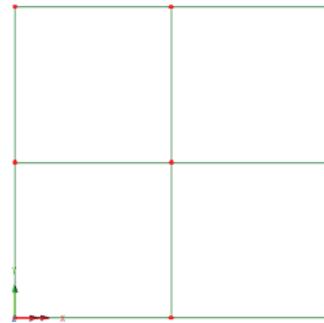


在X方向输入6，然后点击确定复制生成一个新的面。



- 使用组合键Ctrl+A 来选择所有的模型。

在Y方向输入6，然后点击确定复制生成两个新的面。



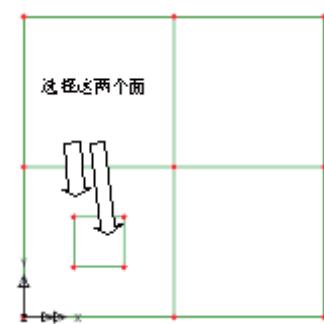
在板中定义孔

接下来，需要定义表示电梯竖井的孔。这需要首先创建用来表示电梯竖井的区域，然后同时选择内外两个面来定义孔。



输入坐标(2, 2), (4, 2), (4, 4) 和(2, 4)，然后点击确定，定义孔的区域。

- 选择左下方的面和用来表示电梯竖井的面。
(可以在选中一个面后按住Shift键来继续选择另外的面)
- 确保勾选删除定义孔的几何特征，一个新的单一面将被创建。



该包含孔的新的面可以通过点击图形窗口的空白部分然后重新选择左下部的面来查看/检查。



注.好的习惯是把面的轴线方向保持一致（和划分网格的单元方向）以便划分单元的时候能够保证单元方向一致。但是在此例，板单元的结果是用模型的全局坐标系来查看的，就可以忽略单元方向的这一问题。

划分网格

默认的线分割密度是每条线划分4份。如果您使用的是教学和学习版本，应该保持该默认值，以保证模型生成的单元不超出学习版软件的限制，只是网格的密度和计算的精度会较本例减少。对于此例，为了得到足够的精度，将使用每条线划分为8。



- 在划分网格选项卡内把默认的分割密度改为8，然后点击确定按钮退出。



- 选择单元类型为厚板，单元形状为三角形，和内插次序为二次方程式。选择不规则网格和确保单元尺寸是取消选择的。如此是为了当划分面网格时强制

简单的建筑板设计

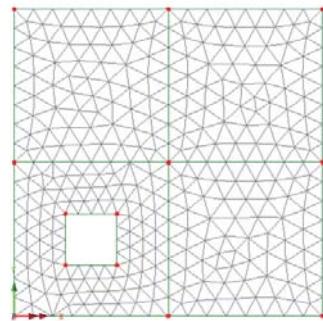
使用默认的线分割密度来划分网格。 输入数据名为**厚板**，然后点击**确定**按钮。

- 选择所有模型，拖放**树形目录**中的网格数据**厚板**到选择的面上

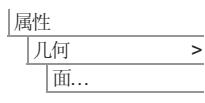
在邻近电梯的边上，划分的单元数量可以适当减少。

- 选择定义电梯的4条线，拖放**树形目录**中的网格数据**段数=4**到选择的线上。

按照这种样式划分，板的网格密度可以根据详细的需求等级划分为各式各样的形状。



几何属性



- 输入厚度为**0.2**。输入数据名为**厚度= 200mm**，然后点击**确定**按钮。
- 选择所有模型，拖放**树形目录**中的网格数据**厚度= 200mm**到选择的面上。

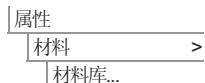
几何特性默认是可视的。

- 在**树形目录**重新排列层的次序，使**属性**层位于最顶部，**网格**层在中间，**几何**层在最底部。



选择渲染打开/关闭按钮为关闭状态，关闭几何渲染显示。

材料属性

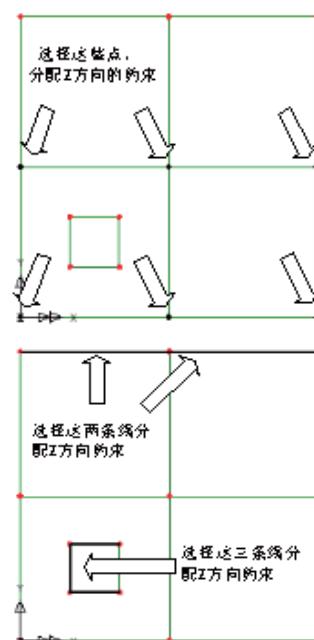


- 下拉菜单中选择材料 **Concrete EU**，选择级别为**EN1992-1-1 Table 3.1 fck=40MPa** 点击**确定**添加到**树形目录**。
- 选择整个模型并从**树形目录**中拖放 **Iso1 (EN1992-1-1 Table 3.1 fck=40MPa)**，选择**设置到面**。

支承

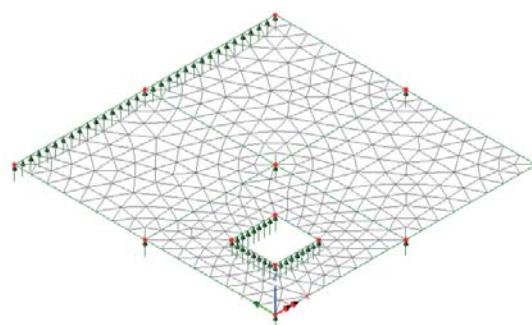
为了显示清晰，这些图的网格层没有被显示。

- 选择立柱位置的6个点。
- 通过拖放 树形目录 中的约束数据**Fixed in Z**到选择的点，选择分配到**所有工况**，然后点击**确定**按钮分配支撑。
- 选择两条表示线约束的线，通过拖放 树形目录 中的约束数据**Fixed in Z**到选择的线，选择分配到**所有工况**，然后点击**确定**按钮。
- 只选择顶部、底部和左边的定义电梯的线，通过拖放 树形目录 中的约束数据**Fixed in Z**到选择的线，选择分配到**所有工况**，然后点击**确定**按钮。



 选择等角视图按钮来检查约束是否被正确分配。

点击状态栏的 Z N/A 回到全局坐标系 Z 轴方向视图



简单的建筑板设计

荷载

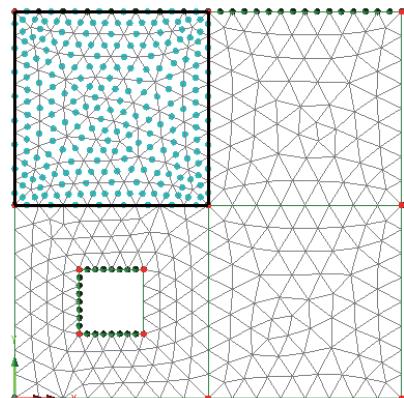
属性
荷载...

属性
荷载...

- 选择体力选项，点击下一步
- 输入Z向线性加速度为 **-9.81**
- 输入数据名为**自重**，点击**完成**按钮
- 选择整体分布选项
- 选择单位面积选项
- Z 方向输入**-5000**
- 输入数据名为**活载= 5kN/m²**，点击**完成**按钮

接下来进行恒载和活载的分配工作。恒载和活载分别建立一个工况来分配给各块板将有利于组合的时候能够决定最不利效应。

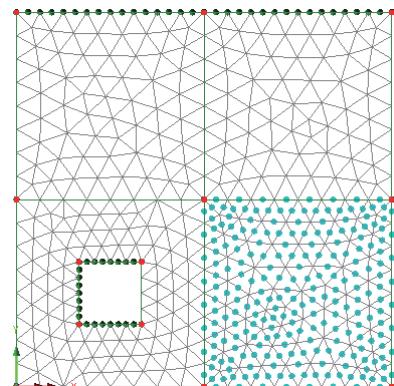
- 首先，在**树形目录**鼠标右键点击**工况1** 工况，选择**重命名**选项，把工况名改为**板 A DL**
- 选择表示左上方板（面板 A）的面
- 分配恒载通过拖放**树形目录**中的荷载数据**自重**到图形窗口，在分配选项对话框里选择**单一工况**，**分析1**以及**板A DL**工况，然后点击**确定**按钮。



注. 荷载是否被分配可以在每个工况被激活时看到。

- 拖放**树形目录**中的荷载数据**活载= 5kN/m²**到图形窗口，在分配选项对话框里输入**板 A LL** 工况，然后点击**确定**按钮。
- 选择表示右上方板（面板 B）的面。
- 拖放**树形目录**中的荷载数据**自重**到图形窗口，在分配选项对话框里输入工况名**板 B DL**，然后点击**确定**按钮。
- 拖放**树形目录**中的荷载数据**活载= 5kN/m²**到图形窗口，在分配选项对话框里输入**板 B LL** 工况，然后点击**确定**按钮。
- 选择表示左下方板（面板 C）的面。

- 拖放 \bullet 树形目录中的荷载数据**自重**到图形窗口，在分配选项对话框里输入工况名板**C DL**，然后点击**确定**按钮。
- 拖放 \bullet 树形目录中的荷载数据**活载= 5kN/m²**到图形窗口，在分配选项对话框里输入板**C LL** 工况，然后点击**确定**按钮。
- 选择表示右下方板（面板 D）的面。
- 拖放 \bullet 树形目录中的荷载数据**自重**到图形窗口，在分配选项对话框里输入工况名板**D DL**，然后点击**确定**按钮。
- 拖放 \bullet 树形目录中的荷载数据**活载= 5kN/m²**到图形窗口，在分配选项对话框里输入板**D LL** 工况，然后点击**确定**按钮。



在 \bullet 树形目录中现在应该包含8个由每个面板的恒载和活载组成的荷载工况。

保存模型

文件
[保存]

运行分析

在模型加载下：

打开立刻求解对话框。确保选择分析1然后点击确定运行分析。

将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到 \bullet 树形目录中。

同时有两个文件将在工作文件夹中生成：



- 板设计.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- 板设计.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到 树形目录中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

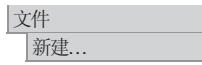
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。



slab_design_modelling.vbs 完成此例的全部建模。



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名 **板设计**
- 为了重新建立模型，选择文件 **slab_design_modelling.vbs**，该文件位于 **<LUSAS 安装目录>\Examples\Modeller** 目录下。



重新运行分析产生结果。

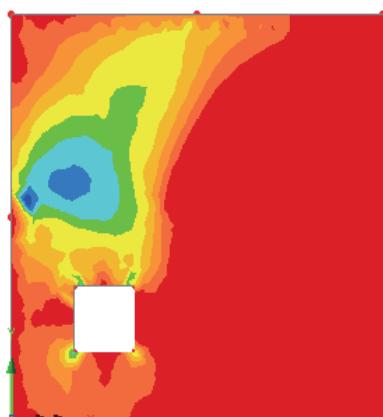
查看结果

分析工况结果会呈现在 树形目录中，且最后求解工况的结果默认将被激活。

- 在 树形目录中关闭属性层
- 在 树形目录中，右键结果工况 **板A DL**，便选择设置激活
- 在图形窗口在没有任何特征选择的情况下在空白处点击鼠标右键弹出对话框，选择云图项，

分析: 分析 1
工况: 1: 板 A DL
结果文件: 板设计~分析 1.mys
结果项: 力/力矩 - 厚板
分量: MX(B) (单位:N.m/m)

-13. 5665E3
-12. 0592E3
-10. 5518E3
-9. 04436E3
-7. 53697E3
-6. 02958E3
-4. 52218E3
-3. 01479E3
-1. 50739E3
在节点18上取最大值0.0
在节点762上取最小值-13.5665E3



添加云图层到**树形目录**。

- 选择结果项为 **力/力矩 - 厚板** 分量为 **MX (B)** 查看荷载工况1-板A DL的应力云图。

定义荷载组合

荷载将被组合来提供最不利荷载效应。这将使用LUSAS建模器中的智能组合工具来实现。EN1990:2002 规范规定，对于极限承载能力状态 (ULS) 设计，永久作用对结构不利时取1.35的系数，对结构有利时取1.0的系数；可变作用对结构不利时取1.5的系数，对结构有利时忽略。

对于永久作用，此1.35的系数等价于1.0的**永久荷载系数**和0.35的**可变荷载系数**两者之和，就意味着1.0的不变系数是必须要加载的，而0.35的系数是只有在对结构不利时才被加载的。

对于可变作用，此1.5的系数等价于0的**永久荷载系数**和1.5的**可变荷载系数**两者之和，就意味着1.5的系数是只有在对结构不利时才被加载的。



注. 永久荷载系数和可变荷载系数参考LUSAS智能组合的定义，不是EN1990的定义。

在**树形目录**下创建一个智能组合

- 在智能组合中包括所有的荷载工况。在左边的荷载工况选择器里选择第一个工况，然后按住 **Shift** 键，选择最后一个工况，这样就可以把所有的8个工况同时选中。

- 点击 添加所有工况到包括列表

- 点击**网格**按钮，并按以下表格的数据填写永久和可变系数：

名称	永久系数	可变系数
板A DL	1.0	0.35
板A LL	0	1.5
板B DL	1.0	0.35
板B LL	0	1.5
板C DL	1.0	0.35

板C LL	0	1.5
板D DL	1.0	0.35
板D LL	0	1.5

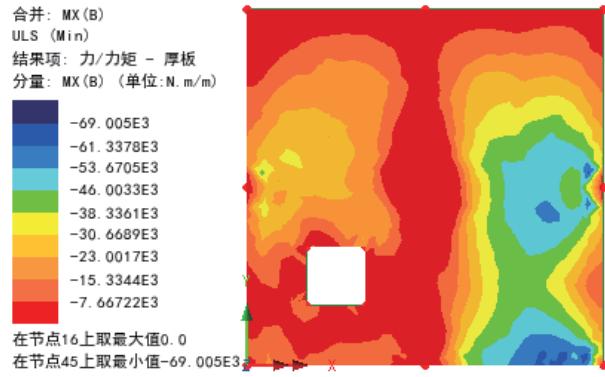
- 点击**确定**按钮回到智能组合属性对话框。
- 改变智能组合名为 **ULS**
- 点击**确定**按钮完成智能组合的定义

这时，智能组合将同时产生最不利的最大和最小弯矩的两个组合工况。



注. 如果修改了最大弯矩的属性，相应的最小弯矩也将自动的更新

- 在**树形目录**中选择工况 **ULS(Min)**，点击鼠标右键，选择**激活**选项。
- 选择实体 **力/力矩 - 厚板**，结果内容选择 **MX(B)**，应用基于 X 方向 Wood Armer 弯矩的可变系数，然后点击**确定**按钮。



使用钢筋混凝土板设计工具

钢筋混凝土板设计工具能计算在 ULS 工况下所需钢筋面积以及在 SLS 工况下的裂缝宽度。ULS 钢筋混凝土设计按 Wood Armer 弯矩云图来计算考虑板或壳单元的抗裂检查。有效厚度可通过提供的上下层钢筋的尺寸以及保护层的厚度来计算。



警告. 这个实例使用的是对厚板单元的不规则网格划分，对于这些单元，结果是沿着整体方向性输出正好与此案例中想要添加的钢筋方向相符。在其他建模情况下，如果一个模型中的单元的局部方向不统一，又或者是需要一个不同的坐标系，这时候结果需要改变方向来达成方向的一致性。这可以通过建立一套局部坐标体系或者在打开 RC 板设计前在结果层属性对话框中选择合适的结果转换选项来解决。

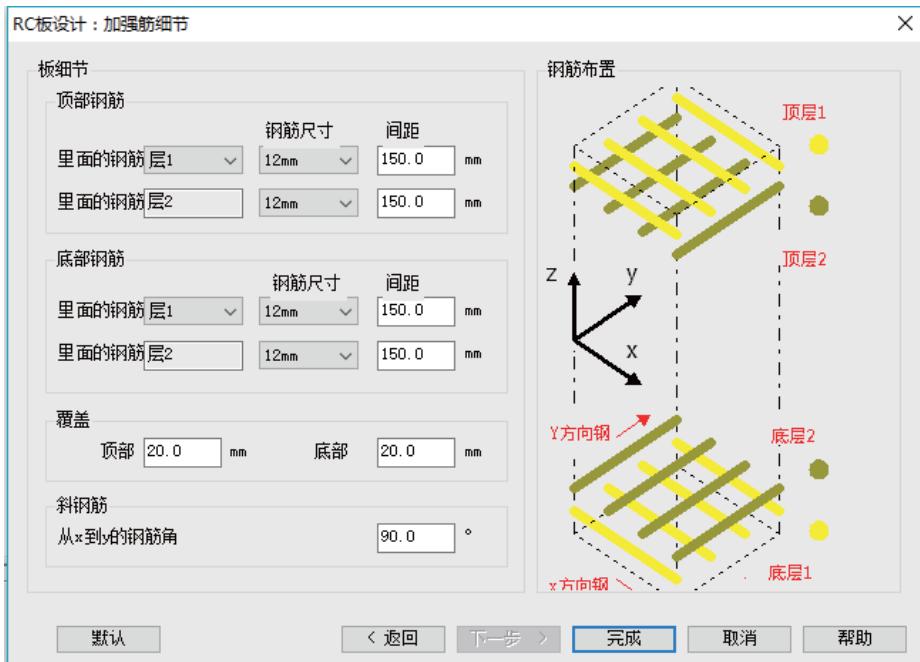
查看结果

|桥梁
|RC板设计...

- 确保 United Kingdom 和 BS EN 1992-1-1:2000/NA:2005 在国家和设计规范的下拉菜单中选择
- 确保板厚选择 来自几何模型
- 确保设计计算选择 ULS 钢筋设计
- 确保混凝土柱的特征强度是 40 以及 钢筋屈服特征强度是 460.



- 点击下一步进入板属性



简单的建筑板设计

- 设置钢筋信息如上图所示
- 点击完成计算配筋

将退出设计向导，并输在当前激活工况（或组合/包络）下的板在X方向的底部钢筋面积云图。

一个浮动的工具箱可以帮助显示四层的钢筋结果而不需要再次打开板设计对话框。

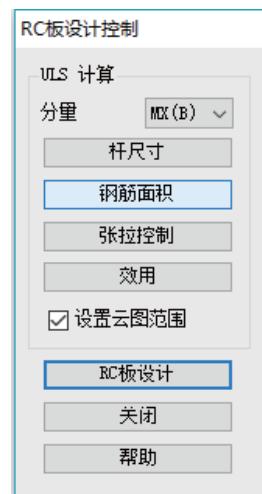
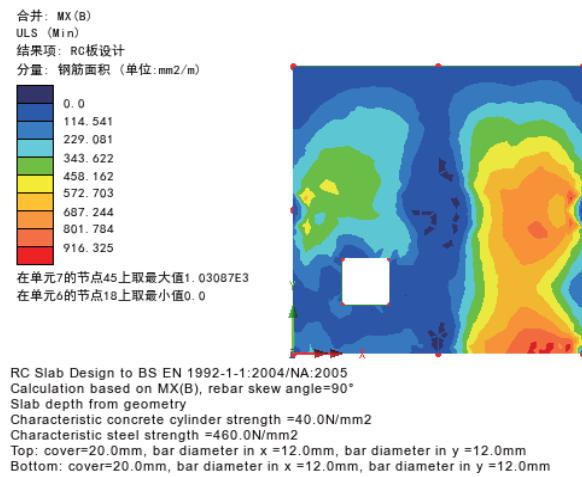
生成的利用系数云图，显示了弯矩设计值与计算所得的弯矩承载力之间的比值，并以此帮助进行钢筋布置的快速校验。

为了计算Y方向的底部钢筋面积，当前使用的分量需要被改变：

- 在树形目录中选择工况 **ULS(Min)**，点击鼠标右键，选择激活选项。
- 选择实体 力/力矩 - 厚板，结果内容选择 **MY(B)**，应用基于Y方向Wood Armer弯矩的可变系数，然后点击确定按钮。

一个警告消息“在RC板设计控制对话框中指定的分量，与当前激活工况指定的分量不一致”，将会出现。

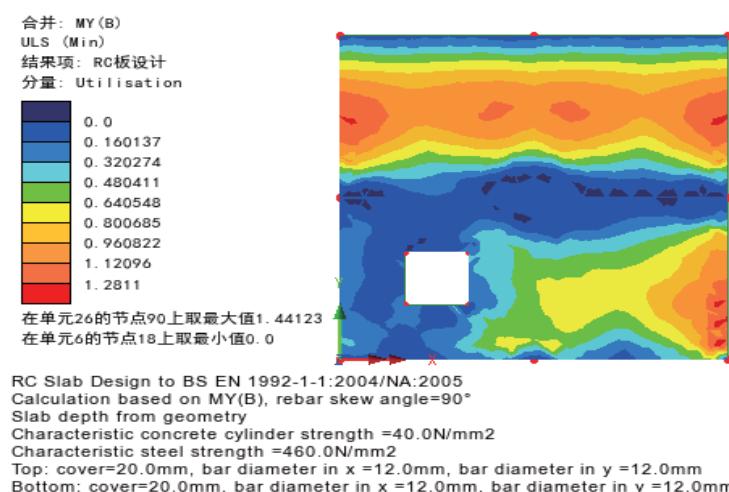
- 点击确定关闭警告消息。板设计将会使用新的分量 [MY(B)]，自动重新进行计算。但是计算是基于 MX(B)，如右图工具箱所示。
- 修改RC板设计控制的分量为**MY(B)**。板设计将会重新计算在Y方向的合适配筋面积。



注. 钢筋混凝土设计能够通过在设计面板中选择不同的按键来展示相应的钢筋面积，尺寸以及利用率。



警告. ULS配筋面积设计假设板是处于“已使用钢筋”下，因此只有此种情况下所得计算才是正确的。在云图中“Tension Control”表明板是否会产生延性破坏因此说处于“已使用钢筋”。所以必须要检查Tension Control的图来确保正确的设计。更多信息请查看在线帮助。



- 先前的处理也可以用查看**ULS (Max)** 组合下的最不利弯矩**MX (T)** 和**MY (T)** 来查看顶缘钢筋面积的云图。

混凝土裂缝检测

钢筋混凝土板设计工具中计算裂缝宽度是基于主弯矩而不是基于用于钢筋设计的Wood-Armer弯矩。有效钢筋面积是根据主弯矩以及钢筋方向来确定的。更多设计裂缝计算过程请参考帮助手册。

裂缝宽度是根据正常使用荷载计算，因此需要创建一个新的工况组合。

- 点击关闭按钮退出并清除当前配筋结果。

在**分析**树形目录下添加新的智能组合..

在**分析**树形目录下添加新的智能组合

- 在智能组合中选择所有的结果工况（但不包括ULS组合工况）。选择第一个工况然后按住**Shift**键再选择最后一个工况，可以实现选择所有的工况。

- 点击 添加所有工况

- 点击**网格**按钮，荷载系数按下表所示

简单的建筑板设计

名称	永久系数	可变系数
板A DL	1.0	0
板A LL	0	1.0
板B DL	1.0	0
板B LL	0	1.0
板C DL	1.0	0
板C LL	0	1.0
板D DL	1.0	0
板D LL	0	1.0

- 点击**确定**返回智能组合对话框
- 改变组合名称为 **SLS**
- 点击**确定**完成定义
- 在**树形目录**中选择**SLS (Min)**并右键**激活**，然后选择分量 **MMin.**

|桥梁
|RC板设计..

重启RC板设计

- 首页中改变设计计算 到 **SLS 裂缝检测**
- 点击**下一步**进入钢筋设计（保持和ULS组合下一样的设置），然后下一步进入裂缝宽度设置。
- 设置裂缝设置如下图所示

查看结果

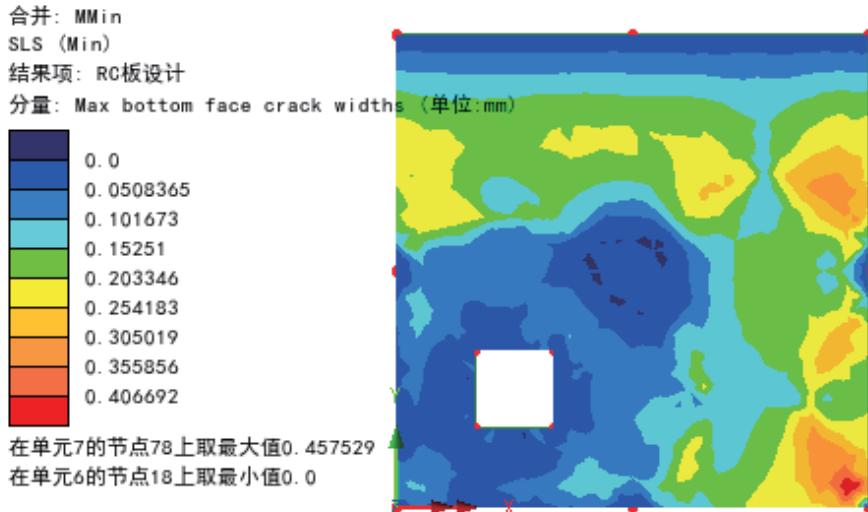


- 点击**完成**绘制板裂缝云图。
- 点击**确定**, 忽略消息“计算出的最大钢筋应力已经超过使用极限值”。



注. 最大钢筋应力可能出现在板的顶面或底面。此种情况, 高的钢筋应力由中部支撑的负弯矩引起。

- 顶面、底面的裂缝宽度, 可在控制面板中选择**顶部**或者**底部**进行查看。

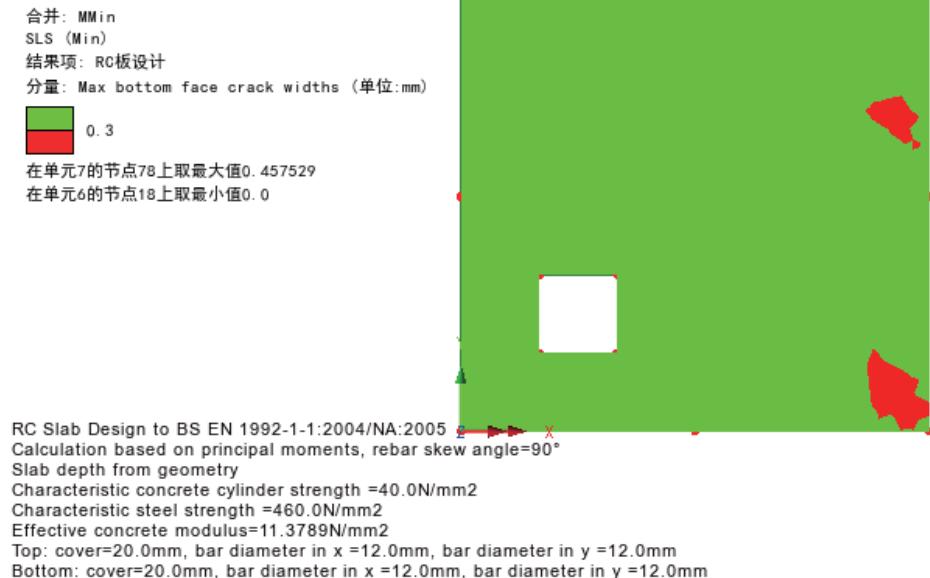


RC Slab Design to BS EN 1992-1-1:2004/NA:2005
Calculation based on principal moments, rebar skew angle=90°
Slab depth from geometry
Characteristic concrete cylinder strength =40.0N/mm²
Characteristic steel strength =460.0N/mm²
Effective concrete modulus=11.3789N/mm²
Top: cover=20.0mm, bar diameter in x =12.0mm, bar diameter in y =12.0mm
Bottom: cover=20.0mm, bar diameter in x =12.0mm, bar diameter in y =12.0mm



注. 裂缝检测计算基于通过有效钢筋面积的计算得出的应变，然而真实的裂缝宽度是通过所考虑的主弯矩方向的钢筋间隔和直径来计算的。裂缝宽度的云图可根据不同的钢筋层面进行选择以此来确定可以控制裂缝的钢筋。默认显示最大裂缝宽度。

可通过点击在控制面板内的**Pass/Fail**按钮显示双色云图来查看在裂缝宽度限值以下和以上的范围。



此例中板底面的局部区域有较大的开裂，局部加强配筋可能能够阻止裂缝产生。通过增加底面钢筋的密度来阻止任何超限的裂缝。

- 首先，点击在RC板设计控制中点击**RC板设计**
- 在设计规范设置对话框，点击**下一步**按钮
- 在钢筋详细信息界面，增加X和Y方向底部钢筋到**16mm**，点击**下一步**
- 在开裂宽度设置页面，点击**完成**更新结果。
- 点击**确定**，忽略警告消息“最大钢筋应力超过极限值”。钢筋应力还没有改变，因为它是顶部钢筋的应力。

裂缝宽度被控制在限值之内。顶部的裂缝也可以通过相似的方法进行校验，将组合工况的分量选择为**MMax**。



注. 裂缝宽度校验是基于考虑时间依存效应插值的混凝土模量，被插值的混凝土模量会显示在屏幕的输出中。对于设计了多种材料的复杂模型，这将有必要根据被插值的混凝土刚度重新求解分析，来获得更准确的荷载效应。

- 在板设计控制对话框中，点击**关闭**移除所有板设计结果。

简单的建筑板设计



注. 当RC板设计关闭后，云图层结果项将被设置为无。

保存模型

[文件]
[保存]

保存模型文件。



注. 所有的板设计输入参数已经保存在模型之上，并在模型被保存时存入硬盘。只要再次运行板设计就能恢复已经储存的数据。如果在结果处理后保存模型，所有定义的荷载组合、包络和图表数据将同时保存，这样如果模型被修改并被重新运行分析，也不必重新创建这些结果处理数据。

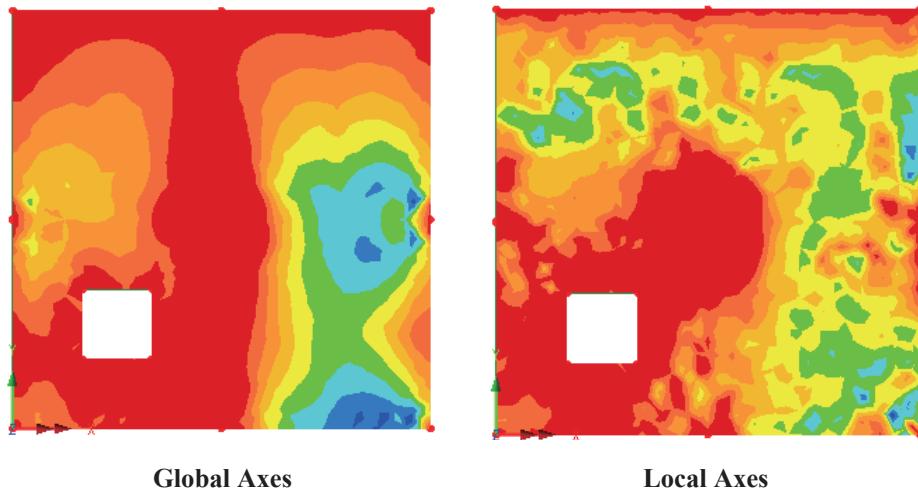
完成此例。

讨论

单元类型以及结果的方向性

此例展示了厚板单元不规则网格划分时模型RC板设计的使用，在板中钢筋是互相垂直的并且对于厚板单元结果是按照整体方向输出的，因此两次不存在冲突。然而在真实生活中，壳单元会被使用在这样的模型中，这意味着如果继续用不规则网格划分并通过Wood-Armer/slab计算所得到的结果在整个板面会有不同的方向，因此会导致错误的产生。在这种情况下，就需要使用局部坐标系来指导壳单元的方向使之和全局坐标系保持一致来得出正确分量帮助计算。

下面的两组云图显示了在不同坐标系下的不同，左边表示全局坐标系，右边宝石局部坐标系，两者均在ULS(Max)MX(B)的条件下

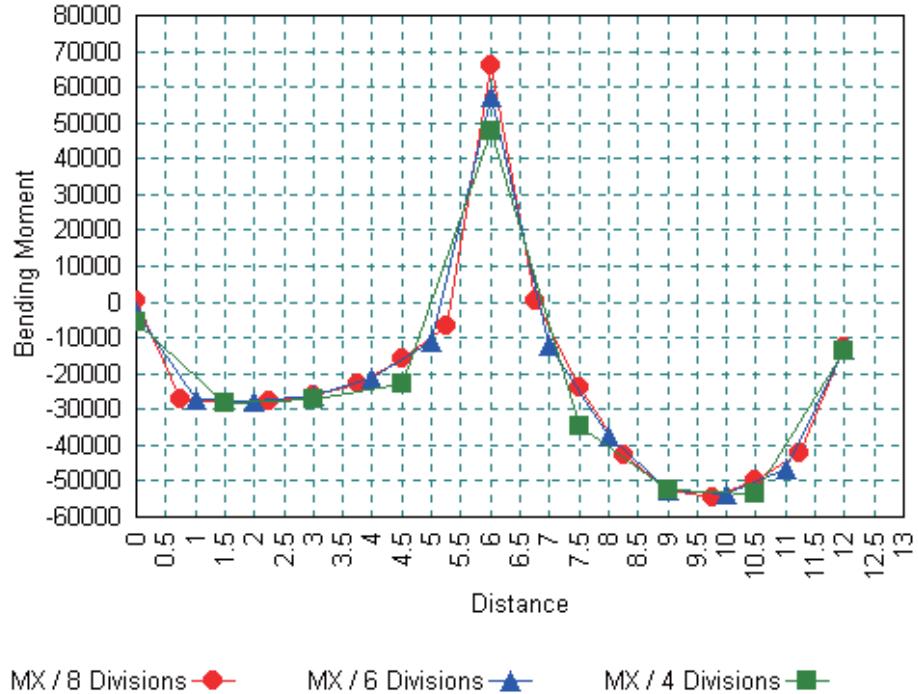


- 网格的指向可以在█树形目录中选择**网格>属性**勾选**显示单元轴**并点击**确定**应用实施。
- 结果的变化可以通过点击**变换...**按键来实现。选择**全局坐标轴**可以使局部单元结果转变为全局坐标轴系统，其他坐标轴也可用...
- 全局坐标轴用大写的X, Y 和 Z表示，小写的x, y 和 z则作用于局部坐标系或者是变换后的结果。

单元的密度和所得结果

如果是LUSAS的教学试用版本来执行此例，我们把网格密度减少到每条线划分4份，这样将得到一个相对粗糙的精度的结果。

下图显示的是ULS(Min)工况组合下使用三个不同的网格划分数得到的弯矩(MX)沿着水平的通过柱中心的2D切片截面变化的曲线。



通常，线网格的划分数越多，得到的结果精度就越高，而生成的单元也将更多。实际的应用中应该注意为了获得最佳的结果，考虑单元数和结果精度的平衡点。

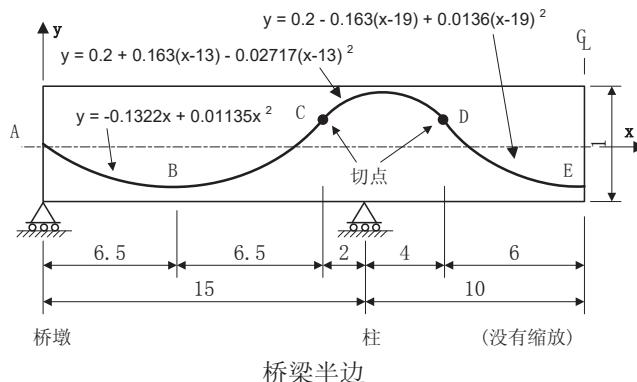
后张法预应力桥梁的线性分析

适用的软件产品:	LUSAS 土木建筑 或 LUSAS 桥梁
需要的选项:	无

描述

对三跨混凝土后张梁桥进行分析，梁厚1m，半跨桥纵断面如图所示

梁两端各施加5000kN的初始后张拉力，预应力筋面积为 $3.5e3\text{ mm}^2$ ，梁有效宽度2 m，预应力筋在横向的间隔也是2 m。



分析三个工况结果：自重、预应力短期损失、预应力长期损失。

全析采用的单位体系是N, m, t, s, C，注意钢筋截面积是采用 mm^2 。

目的

分析需要输出项包括：

- 确定后张期间混凝土的短期和长期的最大、最小应力。

关键词

2D, 梁, 预应力, 后张, 梁应力校验

关联文件



- post_ten_modelling.vbs** 完成此例的建模到定义预应力点为止。建模到章节**定义预应力的短期损失**。运行脚本后从例子中的此点继续。
- post_ten_profile.csv** 完成钢束的定义。

建 模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeller新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

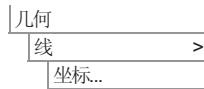
- 输入文件名为**后张法**
- 采用**默认**的工作目录
- 输入标题为**后张法桥梁**
- 选择单位体系为 **kN,m, t, s, C**
- 保留单位 **秒**
- 确认用户界面是选择 **结构**
- 选择**标准**模板
- 选择竖轴为Y轴选项
- 点击**确定**按钮



注.在例子的进程中有关规律的保存模型。这允许如果做错一步不容易修正后可以重载先前保存的模型。

也可以用重做按钮修正错误。重做按钮修正从最后一次保存的模型到现在的任何错误。

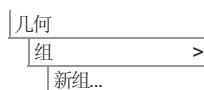
几何特征



输入坐标(0, 0), (15, 0)和(25, 0)为定义半个桥模型。在对话框中用 Tab 键可以转到下一输入行，点击确定按钮。



- 使用组合键Ctrl+A选择所有可见的点和线。



为了方便对模型的操作，创建桥单元的组

- 输入组名为**桥梁**
- 在 树形目录选择组**桥梁**，点击鼠标右键选择**隐藏**选项隐藏显示的特征。

定义钢束外形

当使用预应力工具，预应力筋的线形往往是样条曲线。钢筋的几何输入可以是用户手工输入坐标点，或如该例所示复制Excel电子表格文件(.csv)的数据，然后粘贴数据到建模器的输入点坐标的对话框中。该操作支持标准的组合键Ctrl + C 和 Ctrl + V。



注.为了防止表示桥半边模型的端点和表示钢束外形的端点合并，模型几何属性应当设置为不合并。



- 在几何选项卡中选择**新几何特征不合并**选项，然后点击**确定**

- 读取文件

\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller\post_ten_profile.csv 到 Excel电子表格

后张法预应力桥梁的线性分析



- 选择电子表格中所有有数据的单元格，然后使用组合键 **Ctrl + C** 复制数据。
- 选择 **3列** 选项，使用 X, Y 和 Z 表格输入。
- 选择点输入对话框的左边顶部的角，然后使用组合键 **Ctrl + V** 粘贴定义钢束外形的坐标点到表格。注，用鼠标键选择粘贴的功能不可用。



执行完成后，定义钢束外形的点显示如下图形：



在几何选项卡中取消选择 **新几何体不合并** 选项，然后点击 **确定**

- 使用组合键 **Ctrl+A** 选择所有可见的点。
- 点击 **确定** 来定义按点选择次序来定义的样条线。



- 使用组合键 **Ctrl+A** 选择样条线和所有的点。



通过将预应力钢束放置到一个组，使模型定义更为简洁明了。

- 输入组名为 **预应力筋**，点击 **确定**



注. 除了可以手动输入预应力，也可以通过预应力建模助手**桥梁** (或者 土木) > **预应力向导** > **预应力筋形状**，这使得可以在2D和3D空间中定义预应力筋的剖面，以一些列的直线，弧线，样条曲线或者抛物线的形式。这个会在后张预应力桥梁的例子中用到。

定义网格划分

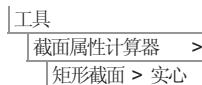
混凝土用2D梁单元模拟：

- 在 树形目录选择**桥梁**，选择仅设此项可见选项。
- 选择**厚梁, 2D, 线性**单元，输入数据名**2D梁**，然后点击**确定**，将网格划分数据添加到 树形目录。
- 使用 **Ctrl + A** 选择所有特征。
- 拖放网格划分数据**2D梁**到选择的特征。

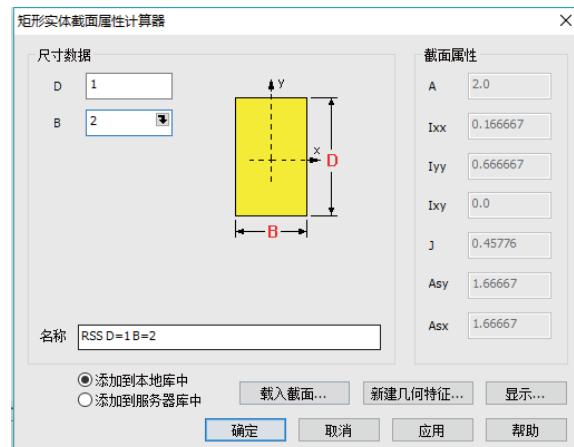


定义几何特性

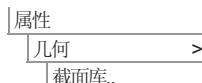
此梁简化为2 m宽，厚度为1 m，创建这样一个截面并添加至局部截面库以备稍后分配给模型。



- 输入D=1, B=2，点击**确定**添加至局部截面库。
- 在梁横截面对话框选择**显示**按钮来检查横截面的定义。点击**关闭**按钮，接着点击**确定**按钮返回几何线对话框。



添加至 树形目录。

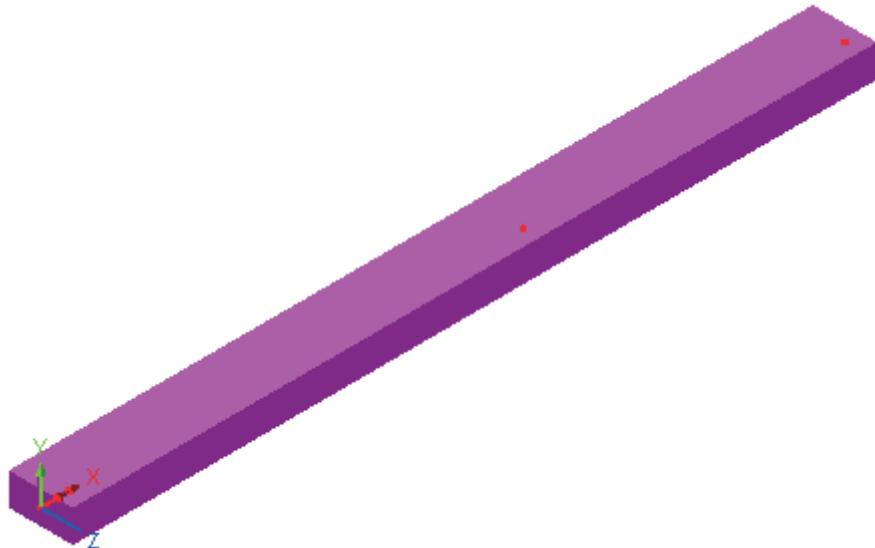


- 选择 **2D厚梁**
- 选择**自定义截面、局部截面库、RSS D=1 B=2**

后张法预应力桥梁的线性分析

- 选择绕中心旋转为90°。
- 输入数据名为梁的属性，然后点击确定按钮，将几何数据添加到 树形目录。
- 在所有模型被选择的情况下，拖放 树形目录中的几何数据 梁的属性 (RSS D=1 B=2 主y) 到绘图窗口。

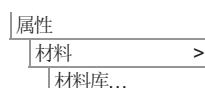
选择等轴视图按钮查看可见的梁外形



关闭渲染。

选择主视图按钮返回到默认的模型视图。

定义材料



- 在下拉菜单中选择材料为 **Concrete**，等级选择 **Ungraded**，然后点击确定，添加材料数据到 树形目录。
- 在所有模型选择的情况下（使用Ctrl + A 组合键），拖放 树形目录中的数据 **IS01(Concrete Ungraded)** 到绘图窗口，选择分配到线，然后点击确定按钮。

定义支承

LUSAS提供了许多默认的普通类型的支撑。这些支撑可以在树形目录中找到。该结构的立柱底部和土接触将受到全位移约束的支撑。

该桥的每个桥墩部分都采用滚轴支撑的形式。

- 选择左边桥墩和柱的两个点。(初始选择的点，按住Shift键添加第二个选择的点)
- 拖放树形目录重的约束数据**Fixed in Y**到图形窗口中选择的点上。选择选项**设置到点和所有工况**，然后点击**确定**。
- 选择右边的桥梁中线上的点。
- 拖放树形目录重的约束数据**Symmetry YZ**到图形窗口中选择的点上。选择选项**设置到点和所有工况**，然后点击**确定**。



荷载

设定三个荷载工况，依次为：结构自重、预应力短期损失、预应力长期损失。

定义自重

自重可以在树形目录下添加

- 在树形目录下，右键**工况 1**选择**重力**



注.当重力是以选项的形式添加到荷载工况时，表示自重的荷载的箭头不会在视图窗口中显示。

- 在树形目录下，右键**工况 1**，选择**重命名**，命名为**自重**

打开钢筋束的显示

现在桥梁部分分配完成，显示钢筋束。

- 在树形目录下，右键**预应力筋**，选择**显示选项**。

后张法预应力桥梁的线性分析



如果使用提供的文件重建或者创建模型

如果此例前面的分析失败，您导入该例子的文件后，需要返回到这里继续。

如果你使用提供的文件创建模型，需要从此处开始继续完成模型的需要。

定义短期预应力损失

分析
工况...

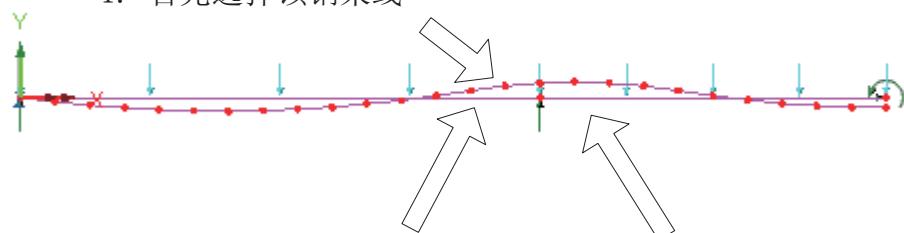
- 确保“自动添加重力到工况”选项未被选择
- 将工况名改为**短期损失**，点击**确定**
- 在**树形目录**选择**短期损失**，点击鼠标右键，选择**激活**选项。



警告. 在运行预应力向导前，要确保相应的工况激活，以确保预应力筋数据被写入到正确的属性中。此外，在运行预应力向导前，必选按照先表示预应力的样条曲线再其他表示桥梁的线的顺序进行选择。所以在**短期预应力损失**工况激活下：

- 在**树形目录**中，通过右键**选择构件**选择代表预应力的样条曲线。
- 接下来选择表示混凝土桥的梁的两条线。（按住**Shift** 键增加选择项）

1. 首先选择该钢束线



2. 选择这条桥梁的线

3. 选择这条桥梁的线

桥梁
预应力向导 >
单根预应力筋 >
BS5400-4:1990

- 预应力定义的对话框先点击**默认**按钮
- 确定分析类型选项为**梁**
- 在预应力筋信息部分输入预应力为**5000**
- 输入拉筋面积为**3.5E3** (注意这里输入的单位是mm)
- 保持弹性模量为**200E6**
- 设置预应力筋样点数为**25**
- 在短期损失部分设置导管摩阻系数为**0.3**
- 取消选择**长期损失** 选项
- 在千斤顶端点部分，选择**只有末端1**张拉，在端点1滑处输入**0.005**
- 勾选**生成报告**选项，将生成一个html格式的预应力数据，位于<LUSAS安装文件>/project目录下。
- 勾选**生成图形**，将生成位于**树形目录**下的图集，以备随后的绘图。
- 点击**确定**

完成后，一份HTML报告会自动在默认浏览器打开。这份报告也会自动保存到指定文件夹。这是一份完整的预应力筋剖面属性和荷载分配的总结。

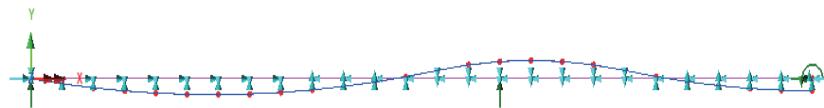


警告. 此后对当前预应力筋外形和梁的修改都不能改变已经计算出的荷载，除非再运行一次预应力筋向导在相同的分析荷载工况激活下。

- 点击**确定**

建模器将分配数据到选择的表示混凝土梁的线到当前的荷载工况，同时添加两个荷载数据到 树形目录。

- 在 树形目录中，双击工具层，在预应力筋形状选项卡，点击**无**



注. 钢束取样点的数量确定当产生图表和报告时短期和长期损失输出数据的点数。

定义长期预应力损失

- 改变荷载工况名为**长期损失**, 点击**确定**
- 在**L** 树形目录选择长期损失, 点击鼠标右键, 选择**激活**选项。



警告. 在运行预应力向导前忘记激活正确的荷载工况, 会导致将预应力信息输入到错误的荷载工况中。确认钢束外形线和两条表示桥梁的线是依旧选择的。

- 再次选择预应力筋和两条表示桥梁的线, 确保先选中预应力筋。

在长期预应力损失工况激活下:

- 选择**长期损失**选项, 保留先前所有设置短期损失时的数据, 勾选**生成报告**和**生成图形**, 这将在**Y**中生成以HTML形式和图形数据的报告。
- 点击**确定**应用预应力到当前荷载工况。
等效节点荷载已根据预应力向导设置输入的数据计算得出。

- 点击**确定**, 忽略关于随后对预应力筋和梁的修改不能改变运算出的荷载的警告信息。

预应力值绘图

当预应力工具产生所需的荷载时同时产生两个图表数据。第一个图表数据是沿梁的纵向距离, 第二个图表数据是钢束的每个点的力。

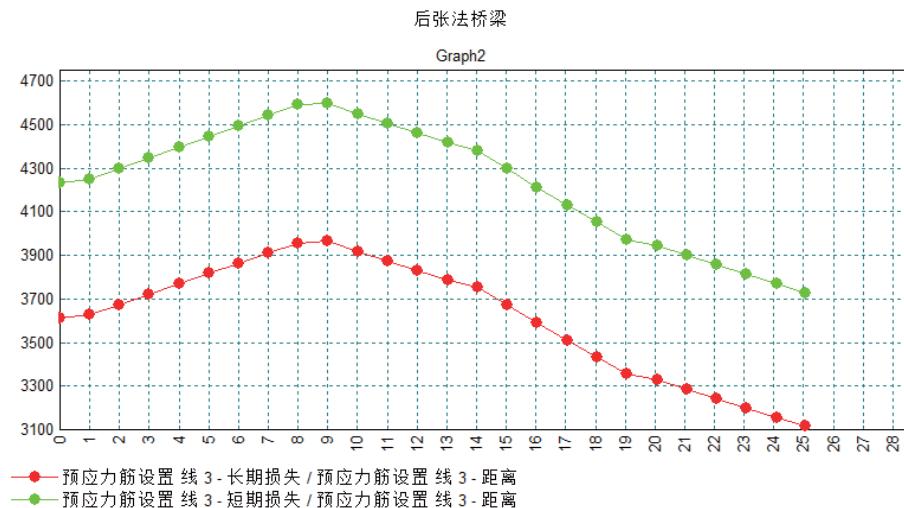
- 选择**指定数据项**选项, 然后点击**下一步**
- 从第一个下拉菜单选择**预应力筋设置 线3 距离**, 第二个下拉菜单选择**预应力筋设置 线3 短期项损失**, 然后点击**下一步**
- 点击**完成**显示图表

现在添加长期应力损失后力的图表:

工具

图形向导...

- 选择指定数据项选项，然后点击下一步
- 从第一个下拉菜单选择 预应力筋设置 线3 距离，第二个下拉菜单选择预应力筋设置 线3 长期项损失，然后点击下一步
- 选择添加到存在的图形选项，确保图形1被选择，然后点击完成更新图表



关闭图表窗口。

保存模型

文件

保存

保存模型文件。

运行分析

打开立刻求解对话框点击确定开始分析。

一个LUSAS数据文件将会从模型信息中创建。LUSAS求解器使用这个数据文件进行分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口 中。

后张法预应力桥梁的线性分析

而且下面的两个分析文件被生成：



- **后张法.out** 这个输出文件包含了详细的模型数据，特征的设置以及被选择的分析统计。
- **后张法.mys** 这是结果文件，将自动加载到树形目录**Q**中，用于结果分析。

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。



- **post_ten_modelling.vbs** 完成此例的全部建模到定义预应力之前。



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名后张法

为了重新建立模型，选择文件**post_ten_modelling.vbs**，该文件位于 \<LUSAS 安装目录>\Examples\Modeller 目录下。

回到 [定义短期预应力损失](#) 部分重新定义钢束属性。

查看结果

选择需要查看的结果

如果分析是在LUSAS建模器内运行，计算后的结果会顶置在模型文件上面，且默认（长期预应力损失）工况将被激活。

- 在**Q**目录中，右键**自重**，然后点击**设置激活**选项。

变形网格图

变形网格图可以帮助在详细的结果处理之前查看是否存在显而易见的错误。变形网格图通常能够揭示因荷载或支撑甚至是材料属性分配等输入错误（比如：结果中的结构存在异常的位移）。

自重变形网格图

- 为清楚起见，在  树形目录中关闭几何，属性和网格层。
- 在没有选择模型特征的情况下，在图形窗口中点击鼠标右键选择数值。
- 选择结果项为 位移，分量为 DY
- 选择数值显示选项卡。
- 选择显示选择项数值选项。
- 改变有效位数为 4 然后点击确定。
- 选择中跨跨中点的节点，显示中跨跨中的垂直位移大小。



短期预应力的变形网格图

- 在树形目录  中，右键工况短期损失，选择激活选项



定义一个基本组合

组合用于查看，结构在自重和短期损失工况共同作用下的组合效应。

基本组合的对话框将出现。

分析
基本组合...

- 在可用的荷载工况中选择自重和短期损失，选择  按钮，将它们添加到包括面板。改变组合名为 自重+短期，点击确定创建组合。

组合的变形网格图

- 在 树形目录中选择组合自重+短期，选择激活。

变形网格图将显示组合荷载的效果。



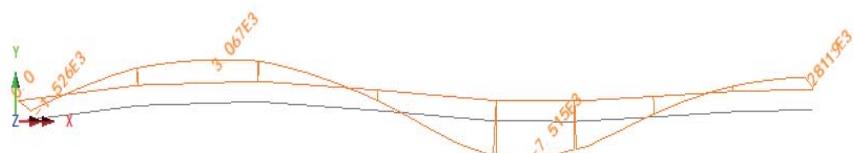
纤维位置

力/力矩和应力图可以在预定义的纤维位置被绘制。从截面属性计算器创建的所有截面，纤维位置都处于顶点处。在 树形目录中展开几何线属性梁的属性 (RSS D=1B=2 主y)，可以看见纤维的位置；也可以通过双击几何线属性名，在弹出对话框中选择显示选项查看纤维位置。默认地，纤维S1被激活。

在纤维位置的应力结果图表

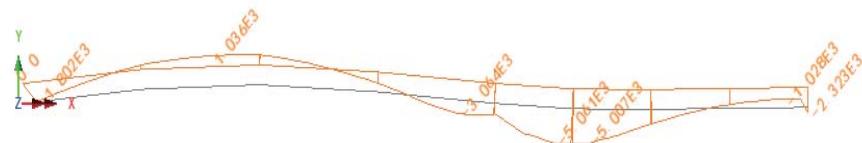
- 从 树形目录中关闭数值层
- 在 树形目录中，右键工况短期损失，选择激活选项
- 没有选择任何特征，在图形窗口的空白处点击右键，选择图表选项，添加图表层到 树形目录中。
图表属性将被显示。
 - 选择应力 – 厚二维梁，分量选择 SX(FX, MZ).
 - 选择图表显示项，选择仅显示峰值按钮
 - 改变文字角度为45，设置有效数字为4，点击确定，显示在纤维位置S1处的应力图。

短期损失的图表结果



组合的图表结果

- I在树形目录**L**中，右键组合名**自重+短期**，选择**激活**选项，显示在纤维位置S1处的应力图表。

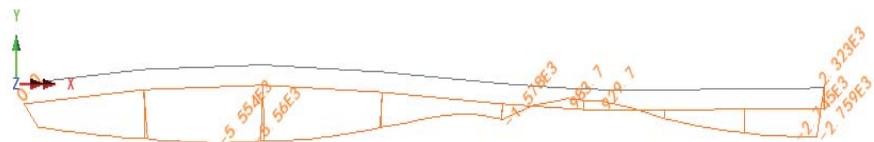


组合在纤维**4**的图表结果

一旦工况被激活，结果图可以在任何纤维位置被绘制。在这个例子中，因为所处位置和施加的荷载的原因，纤维S1和纤维S2在梁的顶部有相同的结果。纤维S3和纤维S4在梁的底部也有相同的结果——因此，只需要绘制对于纤维S4的图表。

- 在树形目录**L**中，继续激活组合工况**自重+短期**，
- 在树形目录**3D**中，展开几何线属性**梁的属性 (RSS D=1 B=2 主y)**，右键**纤维S4**，选择**激活纤维**

图表将更新显示在纤维S4处的应力：



在渲染构件上查看结果

- 另一种绘制图表结果的方法，就是在渲染的构件上绘制。
- 从树形目录**3D**中，关闭**图表层**。

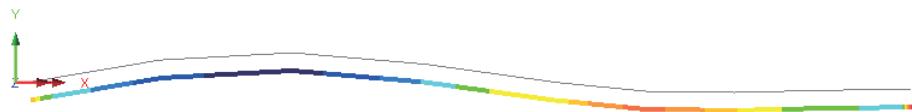
对短期损失的云图结果

- 在树形目录**L**中，右键工况**短期损失**，选择**激活**选项。
- 点击图形窗口的空白处，取消原来的选择。

后张法预应力桥梁的线性分析

- 没有选择任何特征，在图形窗口的空白处点击右键，选择云图选项，添加云图层到树形目录中。
- 选择应力 - 厚二维梁，分量选择SX(FX MZ) ， 点击确定

最初，当前激活纤维位置(纤维 S4)的云图属性被显示。



为了在渲染梁构件上查看应力：



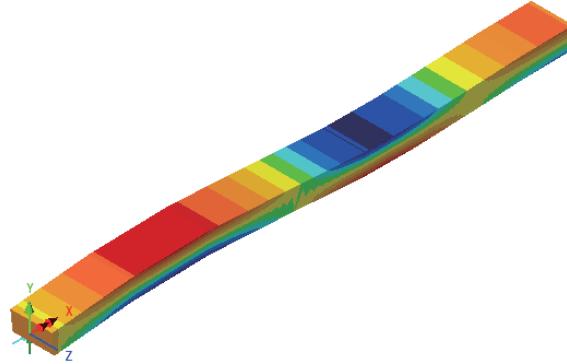
选择等角视图按钮



打开渲染按钮，在渲染构件上查看结果

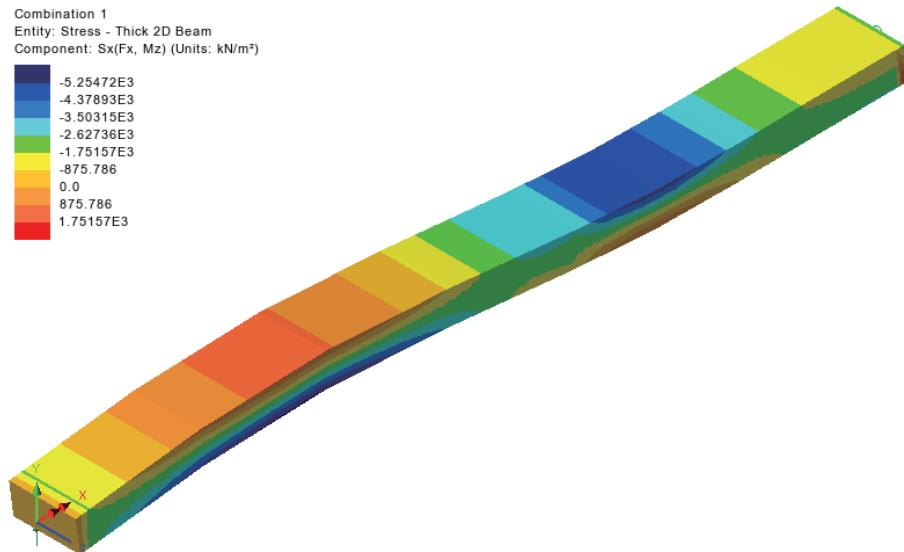
分析：分析 1
工况：2:短期损失
结果文件：后张法~分析 1.mys
结果项：应力 - 厚二维梁
分量：Sx(Fx, Mz) (单位:kN/m²)

-7. 2314E3	2. 41047E3
-6. 02617E3	
-4. 82094E3	
-3. 6157E3	
-2. 41047E3	
-1. 20523E3	
0. 0	
1. 20523E3	
2. 41047E3	



组合的云图结果

- 在树形目录L中，右键工况自重+短期，选择激活选项。



完成此例。



注. 在所选的纤维位置处，图表和云图结果可能同时显示。

讨论

本例说明了单一预应力筋向导的用法，没有考虑其他筋的应力或无应力状态。实际上，其他筋也应该在模型中表现出来，但本例中没有考虑这一点。

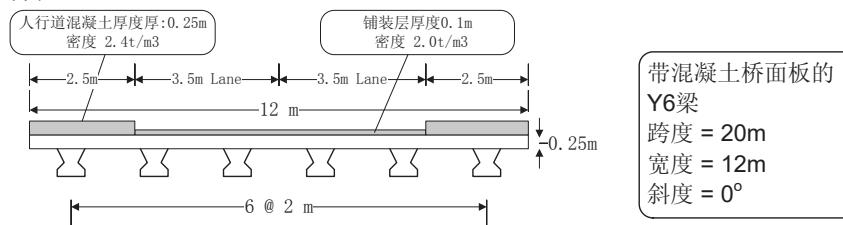
由于根据所选的设计规范或用户自定义百分比损失需要考虑其他筋的弹性压缩，应该用**多预应力筋向导**来代替单一的预应力筋向导，并且在分阶段施工分析中更加适用。如果在选择弹性压缩的情况下选择忽略该影响，那么计算得到的结果将与单一预应力筋向导得到的结果相同。

简单梁格

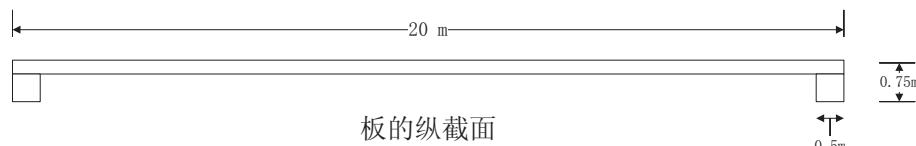
软件产品:	LUSAS 桥梁
产品选项:	无

描述

此例给出了用梁格法计算桥面系的操作。计算模型的几何形尺寸如下图，混凝土都是采用BS5400规范的C50混凝土。用截面特性计算器计算纵梁和横梁的截面特性。



板的横截面



此结构由4个荷载工况组成：结构自重的恒载；桥面铺装的二期恒载；两个车道的车道荷载（面均布荷载和集中线荷载）；一个车道施加特载（HB）和另一个车道的车道荷载（面均布荷载和集中线荷载）共同作用的工况。

梁格建模采用的单位体系是kN, m, t, s, C;

计算截面特性值的时候采用的单位体系是N, mm, t, s, C。

目的

分析需要输出的内容由以下组成：

- 由施加荷载引起的位移变形图
- 设计荷载组合下的纵梁弯矩图

简单梁格

关键词

2D, Y6预制截面, 截面特性计算, 本地库, 梁格, 基本荷载组合, 智能荷载组合, 包络, 变形网格, 弯矩图, 打印结果向导

关联文件:



grillage_modelling.vbs 完成此例的全部建模。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS建模器新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

在创建格子梁模型之前，先用截面特性计算器计算纵梁和端横梁的截面特性，以便以后创建梁格模型时使用。

创建纵梁模型

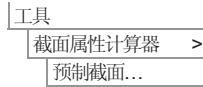


创建新的模型

- 输入文件名**Y6**
- 工作目录设置为**默认**
- 输入标题名为**Y6 预制梁**
- 在单位体系的下拉菜单中选择 **N,mm,t,s,C**
- 确保单位为**秒**
- 用户界面选择**结构**
- 选择启动模板为**无**
- 选择垂直轴为**Z**, 点击**确定**按钮

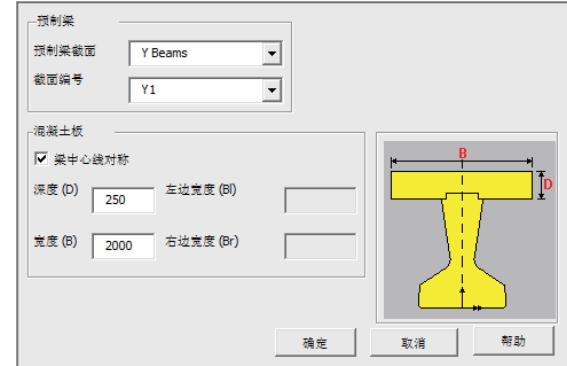


定义纵梁几何

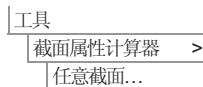


- 预制截面选择Y Beams，截面编号选择Y6
- 指定板厚250
- 指定板宽2000
- 点击确定按钮。

将显示任意截面特性计算器。



计算纵梁截面特性



- **Ctrl + A** 选择Y6截面
- 选择选项**添加到本地库中**，这样计算出的特性值就能够保存在截面库里以便以后使用
- 命名为 **Y6 预制梁**
- 点击**应用**按钮，这样计算的特性结果就会显示在右边灰色的文本框内，其结果也会保存在截面库里
- 点击**关闭**按钮关闭对话框



创建端横梁模型

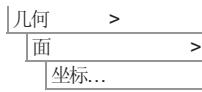


- 创建一个新工程，放弃保存旧工程
- 输入文件名 **横梁**
- 工作目录设置为**默认**
- 输入标题名**端横梁**

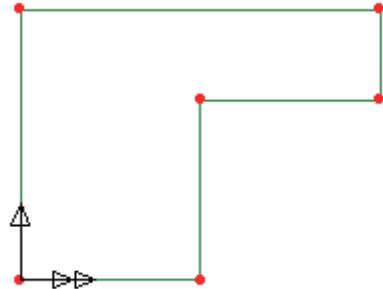
简单梁格

- 单位体系选择N,m,kg, s,C
- 用户界面选择结构
- 选择启动模板为无
- 选择垂直轴为Z
- 点击确定按钮

定义横梁几何



输入坐标 $(0, 0)$, $(0.5, 0)$, $(0.5, 0.5)$,
 $(1.0, 0.5)$, $(1.0, 0.75)$, $(0, 0.75)$, 然后
点击确定按钮生成端横梁几何截面。（输入坐标时可以用Tab键换行）



计算端横梁截面特性

- 选择选项添加到本地库中，命名为 端横梁
- 点击应用按钮，这样计算的特性结果就会显示在右边灰色的文本框内，其结果也会保存在截面库里
- 点击关闭按钮关闭对话框



创建梁格模型

计算完纵梁和端横梁的截面特性后，现在开始创建梁格的整体模型。



创建一个新工程，放弃保存旧工程。



- 输入文件名**梁格**
- 输入标题名**简单梁格分析**
- 设置单位体系为 **kN,m,t,s,C**
- 用户界面选择**结构**
- 选择启动模板为**无**
- 选择竖轴为**Z**
- 点击**确定**按钮



注. 在例子的进程中有关规律的保存模型。使用撤销按钮来修正从最后一次保存的模型到现在的任何错误。

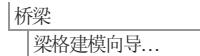
使用梁格建模向导

在此例梁格建模向导产生桥面系模型。梁格建模向导定义梁格的几何、分配梁格单元到每条线上和分配支撑条件到梁的两端上。它同时分配等值的数据为了确保每条线交叉的地方生成节点，它还能自动创建组以便可以进行轻松的分配各截面的特性。



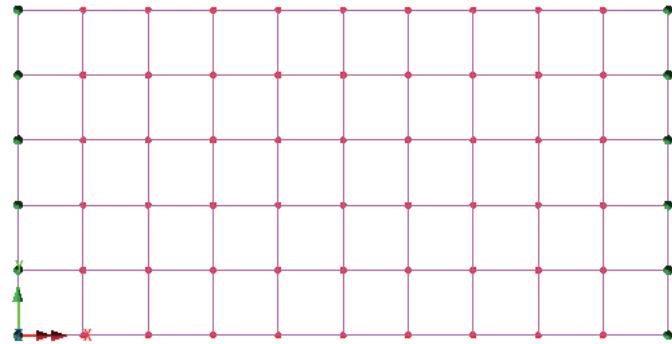
注. 完全的建议如何对一个结构进行梁格划分是很难的，但是有一些基本的建议能够使得模型最有效：

- a) 梁格中的纵梁数应该与实际结构中的纵梁数相同；
- b) 横梁的间距应该大于或等于纵梁的间距，为确保在跨中能够生成线和节点，横梁的总个数应该是奇数。



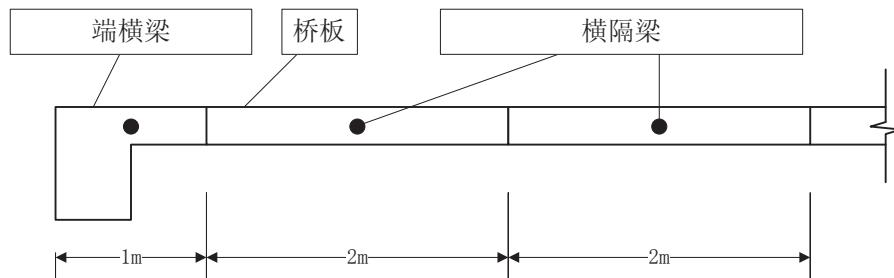
- 选择**默认设置**按钮
- 确定**桥面板**被选中然后点击 **下一步**
- 梁格为 **Straight** 且倾斜角为 **0**，因此点击 **下一步**
- 输入梁格宽度为 **10**，纵梁数目为 **6**，选择 **Evenly Spaced** 并点击 **下一步**
- 保持跨数为 **1**
- 输入跨长为 **20**，内部横隔梁的数目为 **9**
- 点击 **完成** 生成梁格模型。

简单梁格



横隔梁截面属性计算

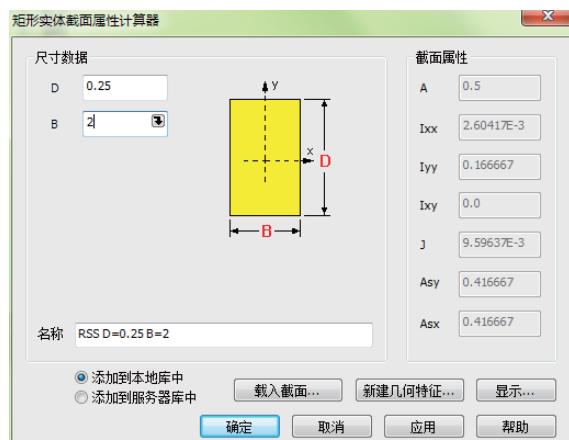
每个内部横隔梁用2m的桥面板来表示，因此横隔梁的截面属性采用等值的实心矩形来计算，并将创建的截面添加到本地库中为此例后面部分分配的模型所用。



纵向截面

工具
截面属性计算器 >
矩形截面 > 实心

- 输入厚度 $D = 0.25$
- 输入宽度 $B = 2$
- 截面属性将显示在对话框右边灰色的文本框中。
- 注意这里算出来的扭转常数(J)为(0.0096)，这是基于梁理论，而不适用于梁格分析中板，在此例的下面将用到该参数。
- 截面名称RSS $D=0.25$ $B=2$



自动出现在名称输入框中。

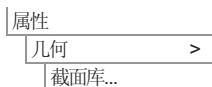
- 确保 **添加到本地截面库** 选项被选择，然后点击 **确定** 按钮添加该截面到本地截面库中。

梁格分析中截面属性修改

- 当使用梁格模型表示各向同性的板，有效扭转常数（每单位宽度）被证明是 $c = d^3/6$ （每单位宽度），因此依惯例假定按照梁理论50%作为宽板的扭转常数。该例子中：
 - 横向部分表示板因此它们的扭转常数可输入为 $c = bd^3/6$ （截面库中值的50%）
 - 纵向部分表示与板有关的预制梁，因此折减只施加到表现扭转的板上。.
- 当横向0.25m厚2m宽的板和Y6阈值梁（纵向）从本地界面库中被选择时，它们的截面属性将根据此被调整以反映这一点。

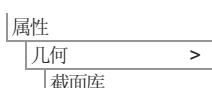
添加截面库项目到树形目录

首先，添加横向板截面几何属性：



- 在右手边下拉菜单中，选择**自定义截面**
- 用法选择**梁格**。
- 选择**本地** 库类型。
- 从下拉列表中选择 **RSS D=0.25 B=2** 项。
- 选择**输入属性** 选项并将扭转常数减少至 **0.005** (按讨论的: $c = bd^3/6$).
- 输入属性名 **Transverse Slab major z** 点击 **确定** 添加截面属性到 树形目录。

接着，添加Y6梁几何属性：



- 从右边顶部的下拉列表中选择 **自定义截面**。
- 用法选择**梁格**。
- 选择**本地** 库类型。
- 从名称的下拉表中选择 **Y6预制梁**。

简单梁格

- 选择 **输入属性** 选项并修改扭转常数为 **0.020**（预制梁单独的常数0.0143加上板常数的折减贡献 $c = bd^3/12 = 0.005$ ）。
- 输入属性名称为 **Y6 Precast Beam major z** 并点击 **确定** 添加截面属性到  树形目录。



注. 尽管Y6梁是用毫米定义的，但在库中单位会转换成米。按新的模型对话框中选择单位将会自动被转换成米。

- 最后，确定端横梁几何属性：
- 从右边顶部的下拉列表中选择 **自定义截面**。
- 选择 **本地** 库类型。
- 从下拉列表中选择 **端横梁**。
- 点击 **确定** 添加截面属性到  树形目录。



注. 当截面从库中被使用而不需修改截面属性或截面方向（如同对端横梁的操作）时，库名称会自动附加到对话框中给出的命名。这类可能为LGeo1, LGeo2等等，来标志线几何的属性。

分配几何属性到梁格组件



使用等视图按钮旋转模型，这样随后的几何属性分配可被查看。



确保工具条上的渲染按钮被按下。

纵向部分

Y6梁截面属性被分配到所有纵向部分。

- 在  树形目录中选择 **Y6 Precast Beam major z** 项并点击  复制按钮。
- 在  树形目录中选择 **Edge Beams** 组并点击  粘贴按钮分配Y6梁截面属性到边界梁。

分配的确认将出现在文本框中。

- 选择 **纵梁** 组并再次点击  粘贴按钮来分配Y6梁截面属性。

横板

同样，板截面属性被分配到横向部分。

- 在 树形目录中选择 **Transverse Slab major z** 项并点击 复制按钮。
- 在 树形目录选择 **横梁** 组并点击 粘贴按钮来分配板截面属性。

为了清晰显示，在分配横隔板组件前，每个梁格组件的渲染范围可按如下修改：

- 在 树形目录中，双击 **属性** 名称，点击 **几何** 选项卡并点击 **设置** 按钮，横截面端部缩减中选择 **自动**，然后点击 **确定** 更新显示。

端横梁

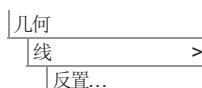
端横梁截面属性同样的方式被分配到端部横梁。

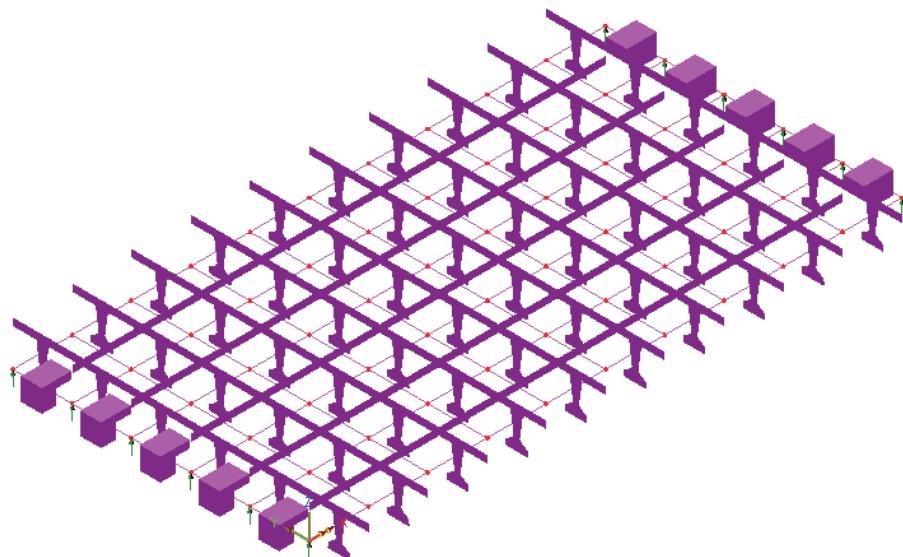
- 在 树形目录中选择 **End diaphragm (m) major z** 项并点击 复制按钮。
- 在 树形目录中选择 **端横梁** 组，然后点击 粘贴按钮分配板截面属性。

从渲染图上可以看出远端的端横梁显示不正确，因此分配的线的方向需要被反置。

- 选择梁格远端的5条线

所选线方向反置后的渲染图如下。



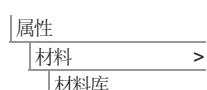


注. 也可以通过右键 树形目录下的组名，选择 **选择成员** 进行检查。



定义材料

注. 此例采用单个材料属性，如果对挠度和旋转关注的话可以采用长期和短期的裁量分别进行分析。



- 从下拉列表中选择材料 **Concrete BS5400**，并从级别下拉列表中选择 **Short Term C50**。.
- 点击 **确定** 添加材料数据到 树形目录。
- 选择整个模型 (Ctrl+A)，从 树形目录中拖放材料数据 **Iso1 (Concrete BS5400 Short Term C50)** 到选择的特征并通过点击 **确定** 按钮分配到选择的线。

荷载

此例中将定义7个荷载工况施加到梁格，这些将按照设计荷载组合进行包络或组合。

重命名荷载工况

- 在 树形目录中展开 **分析1** 并右键 **工况1**，选择 **重命名** 选项。

- 重命名工况为 **恒载** 覆盖原先的名称。

恒载

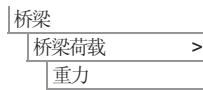
恒载由结构的自重组成，由重力加速度定义。



注. 当桥面由梁格模拟时，板面包含纵向和横向部分，这意味着自重应当施加到纵向部分。



关闭组件的渲染。



- 荷载数据命名为 **BFP1 (Gravity -ve Z)** 将被添加到 树形目录。
- 在 树形目录中选择 **BFP1 Gravity -ve Z** 项并点击 复制按钮。
- 在 树形目录选择 **边界梁** 组并点击 粘贴按钮。
- 选择 **分配到线** 和 **单个工况** 后点击 **确定** 按钮分配重力到 **恒载** 工况。

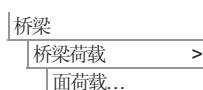
自重恒载将显示在边界梁上。

- 在 树形目录中选择 **纵梁** 组并点击 粘贴按钮施加重力荷载。
- 选择 **分配到线** 和 **单个工况** 选项后点击 **确定** 按钮分配重力荷载到 **恒载** 工况。

纵梁的自重恒载将被添加到显示。

超静载

超静载由面荷载构成，表示人行道自重和行车道的荷载。



对人行道指定面荷载：

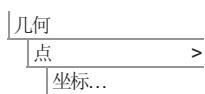
- 保留密度为 **2.4**
- 改变厚度为 **0.25**
- 设置长度为 **20** 并设置宽度为 **2.5**
- 保留倾斜角为 **0** 和原点为 **Centre**
- 点击 **应用** 按钮添加**Pch2 (Surfacing 20mx2.5m Skew=0.0 Thickness=0.25m Density=2.4 t/m^3)**荷载属性到 树形目录。

接着指定行车道路面的荷载：：

简单梁格

- 改变密度为 **2.0**
- 改变厚度为 **0.1**
- 保留长度为 **20** 但宽度改为 **3.5**
- 点击 **确定** 按钮添加**Pch2 (Surfacing 20mx2.5m Skew=0.0 Thickness=0.25m Density=2.0t/m^3)**荷载属性到  树形目录。

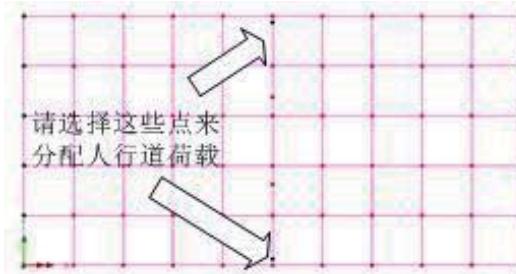
离散的点荷载或路径荷载通过被分配到点而被定位，不需要构成模型的一部分。



 输入每个人行道和车道中点的坐标(**10,0.25**, **(10,3.25)**, **(10,6.75)**, **(10,9.75)**)并点击 **确定**

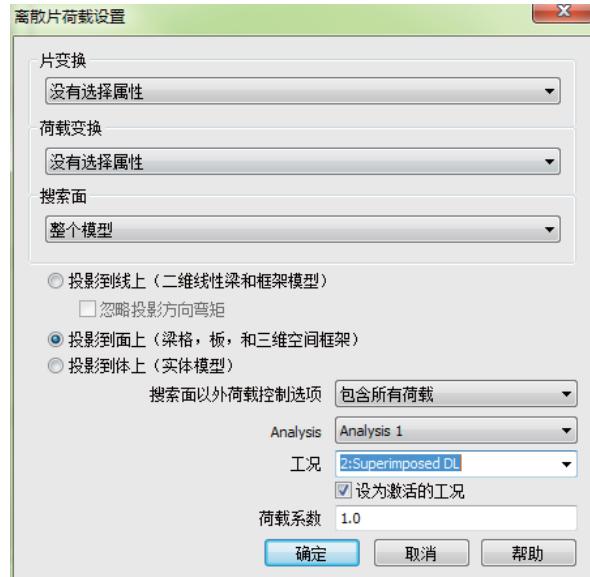
 在底部显示的状态栏中，点击Z轴按钮转到Z向视图。

- 通过按住 Shift 键选择每条人行道中间的点。
- 拖放离散荷载数据 **Pch2 (Surfacing 20mx2.5m Skew=0.0 Thickness=0.25m Density=2.4t/m^3)** 到这些选择的点。



- 从下拉列表中选择 **包含所有荷载**，这确保人行道荷载能覆盖到梁格模型的边界悬臂部分。
- 输入 **Superimposed DL** 作为工况并点击 **确定** 来分配荷载。

荷载将被显示。



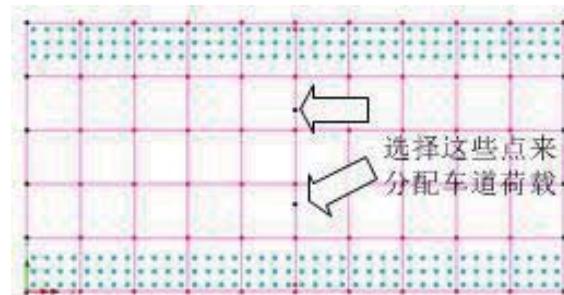
片荷载分段

树形目录中的片荷载划分项控制用户表示片荷载的离散点荷载的数目，默认为10分段数，可使用更大数目的分段数准确反映面荷载。

- 在 树形目录双击 **局部荷载划分**
- 选择 **荷载间的距离** 选项并指定 **0.5**，点击 **确定** 更新片分段并观察更新后的荷载显示。

接着分配车道面荷载：

- 选择每个车道的中心的点。.
- 从 树形目录中拖放离散荷载数据 **Pch2 (Surfacing 20mx2.5m Skew=0.0 Thickness=0.25m Density=2.0t/m^3)** 到选择的点。
- 保持搜索面意外荷载控制项选择 **不包含任何荷载**，因为该荷载是完全分配到内部纵梁中，所以包不包括所有的荷载无意义。
- 从工况下拉列表中选择 **Superimposed DL**。
- 点击 **确定** 分配车道面荷载。荷载将被显示。



简单梁格

车辆荷载定义

桥梁
桥梁荷载 >
英国荷载规范...

在工况3和工况4中HA荷载将被施加到每个车道。这些荷载的定义是使用LUSAS桥梁提供的UK车辆荷载定义。

车道荷载

- 选择 车道荷载 (HA荷载) 按钮。
- 选择荷载规范 BD 37/88, 改变荷载长度为 20 并点击 确定 按钮添加Pch4 (HA BD37/88 20.0m x 3.5m Skew=0.0deg (Centre)) 荷载数据到  树形目录。

线荷载

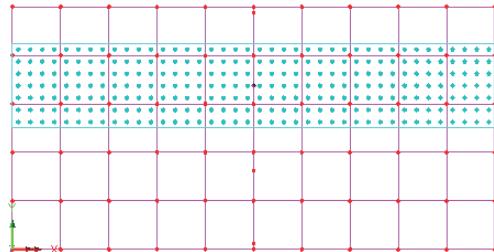
- 选择 线荷载 (KEL荷载) 按钮。
- 保持名义宽度为 3.5 , 强度为 120 并点击 确定 按钮添加Pch5 (KEL 120kN Width=3.5m Offset=0.0m Skew=0.0deg (Centre)) 荷载数据到  树形目录。

特殊荷载

- 选择 特殊荷载 (HB车辆) 按钮。
- 轴距设置为 6 且HB荷载单位数为 45 , 选择 确定 按钮添加Pnt6 (HB 6.0m spacing 45.0 units) 荷载数据到  树形目录。
- 点击 关闭 按钮关闭UK桥梁荷载对话框。

分配HA荷载

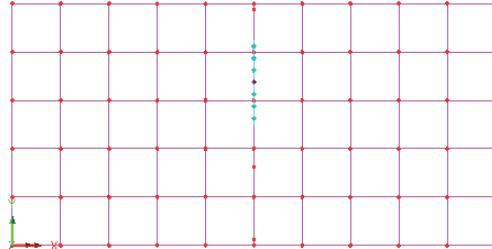
- 选择上面一个行车道的中心点。
- 从  中拖放数据 Pch4 HA BD37/88 20m x 3.5m Skew=0 (Centre) 。
- 输入 HA upper 作为工况名, 保持其它值为默认, 并点击 确定 。荷载将被显示。
- 选择下一个行车道的中心点。
- 从  树形目录中拖放 Pch4 (HA BD37/88 20.0m x 3.5m Skew=0.0deg (Centre)) 。



- 输入 **HA lower** 作为工况名，保留其它值默认，并点击 **确定**。

分配线荷载

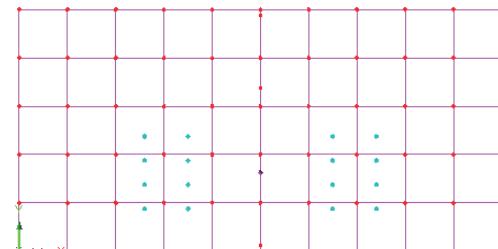
- 选择上面行车道的中心点。
- 从 树形目录中拖放 **Pch5 (KEL 120kN Width=3.5m Offset=0.0m Skew=0.0deg (Centre))**。
- 输入 **KEL upper** 作为工况并点击 **确定**。
- 选择下一个行车道中点。
- 从 树形目录中拖放 **Pch5 (KEL 120kN Width=3.5m Offset=0.0m Skew=0.0deg (Centre))**。
- 输入 **KEL lower** 作为工况名，保持其它值默认并点击 **确定**。



分配**HB**车辆荷载

本例中，不正常的HB荷载仅分配下面的车道上。

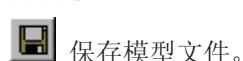
- 选择下面一个行车道中心点。
- 从 树形目录中拖放 **Pnt6 (HB 6.0m spacing 45.0 units)** 到选择的点。
- 输入 **HB lower** 作为工况名，保持其它值默认，并点击 **确定**。



注。有多种方式来检查荷载的分配。可以通过选择一个点进入它的内容菜单查看属性（属性包括荷载）或者在属性目录中查看荷载属性选择查看分配，或者还可以通过在分析目录中的荷载工况和荷载文件夹中展开查看。

保存模型

确定
保存



保存模型文件。

简单梁格

运行分析

模型加载下：



打开立即求解对话框，确保 **分析1** 被选择并点击 **确定** 进行求解。

一个模型信息的LUSAS数据文件将被创建，LUSAS求解器使用该文件完成分析。

如果分析成功...

分析荷载工况结果将添加到 树形目录。

此外，模型文件的目录下会创建两个文件：



grillage.out 这个输出文件包括模型数据、分配属性和分析类型设定。

grillage.mys 这是LUSAS结果文件，在分析完成后会自动添加到 树形目录以便进行处理。

如果分析失败...

如果分析失败，有关的错误信息会被写入一个输出文件，此外还在文本输出窗口显示，在保存模型和重新分析前，文本窗口中的任何错误应当被纠正。

重建模型

如果您不能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重建创建模型并成功运行分析。



grillage_modelling.vbs 进行该例的建模。



开始一个新模型文件，如果一个现有的模型文件被打开，建模器将在创建新模型前提示是否保存当前模型文件的对话框。

- 输入文件名为 **grillage** 并点击 **确定**



为了重新建立模型，从\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 目录下选择文件**grillage_modelling.vbs**。



运行分析生成结果。

查看结果

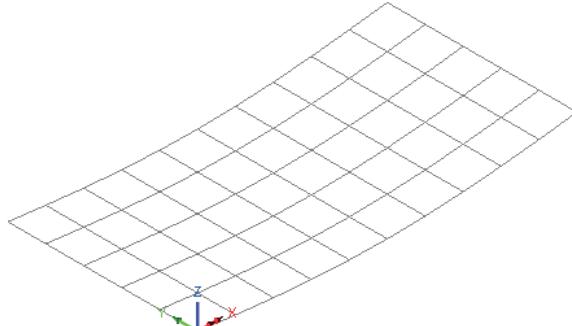
分析工况结果提供在 顺序ing目录， 默认最后一次求解所得的荷载工况被激活。

变形网格和摘要显示

变形网格图能突出任何明显的错误在详细的结果处理前，变形网格图通常能够揭示应荷载或支撑甚至是材料属性分配等输入错误（你如：结果显示过大的位移）。

- 在 树形目录中右键**恒载**并选择**设置激活**选项
- 为清晰起见，在 树形目录中关闭 几何、属性和网格层的显示。
- **变形网格层** 在 树形目录中默认被打开，双击名称并选择 **指定系数** 选项并输入 **300**，点击 **确定** 按钮显示工况 1 的变形网格。

如有需要使用等视角来旋转模型。



- 在 树形目录中逐步 **激活** 每个工况来查看假定的荷载的变形

转换到全局Z向视图。.

定义包络和组合

设计荷载组合由全部恒载和所有活载乘上有利或不利系数的包络组成。

简单梁格

工况名称	不利系数		有利系数
	γ_{f1}	γ_{f3}	
恒载	1.15	1.10	1.0
Super DL	1.75	1.10	1.0
HA 荷载	1.5 (*)	1.10	0
HA 和 HB	1.3 (*)	1.10	0

表 1



注. 根据BS5400第一部分，不利荷载有两个安全系数， γ_{f1} 是不确定情况下的安全系数，而 γ_{f3} 是不一致/ 不精确时的安全系数。



注. (*) 是DB37/88设计规范中车道荷载包括附加车道系数的安全系数。二车道结构的系数如表中所示。

定义基本荷载组合1

研究HA和线荷载的基本荷载组合将被定义。

在基本组合对话框中：



添加工况 (3) HA upper, (4) HA lower, (5) KEL upper, (6) KEL lower



注. 为了同时添加多个工况，线选择第一个工况，然后按住 Shift 键把需要添加的工况选中，再点击 按钮即可。

每个选择的工况需要指定一个对应的车道系数。

- 选择 网格 按钮按下述工况组合表中系数列更新系数。

工况名	荷载系数		车道系数	应用的车道系数
	γ_{f1}	γ_{f3}		
HA upper	1.5	1.10	0.956	1.6
HA lower	1.5	1.10	0.956	1.6
KEL upper	1.5	1.10	0.956	1.6
KEL lower	1.5	1.10	0.956	1.6

表 2

- 点击 **确定** 返回组合属性对话框。
- 改变组合名称为 **HA + KEL both lanes**
- 点击 **确定** 保存组合定义。

定义基本组合2

研究HA、HB和线荷载的基本组合将被定义。

在基本组合对话框中。

 添加结果工况 (3) HA upper, (5) KEL upper, (7) HB lower

每个选择的工况需要指定系数。

- 选择 **网格** 按钮，按工况组个表中显示的系数列更新系数。

工况名称	荷载系数		车道系数	使用的车道系数
	γ_{f1}	γ_{f3}		
HA upper	1.3	1.10	0.956	1.4
KEL upper	1.3	1.10	0.956	1.4
HB lower	1.3	1.10	0.956	1.4

简单梁格

表 3

- 点击 **确定** 返回组合属性对话框。
- 修改组合名为: **HA + KEL upper, HB lower**
- 点击 **确定** 保存组合定义。

基本活荷载组合包络

在属性对话框: :

 添加组合 **(8)HA+KEL both lanes** 和 **(9) HA + KEL upper, HB lower**

- 改变包络名称为 **活荷载包络**
- 点击 **确定** 保存包络定义



注: 当最大或最小智能组合或包络被修改, 相应的最大和最小数据都会自动更新。

定义智能组合

智能荷载组合考虑各工况按不利或有利影响组合。自重、超静载和活载包络三者将使用智能组合工具进行组合从而给出设计组合。

在智能组合对话框中。

 添加工况 **(1)恒载** 和 **(2)Superimposed DL** 到包含栏中。

 添加 **(10)活载包络 (Max)** 和 **(11)活载包络 (Min)** 到包含栏中。

每个选择的工况/包络需要指定一个不变系数和可变系数。

- 选择 **网格** 按钮更新活载包络的 **不变系数** 为0 , 并确保所有工况的 **可变系数** 按下表显示。

荷载工况名	可变系数		不变系数	使用的可变系数
	$\gamma f1$	$\gamma f3$		
(1)恒载	0.15	0.10	1.0	0.265
(2)Superimposed DL	0.75	0.10	1.0	0.925
(10)活载包络(Max)	-	-	0	1.0
(11)活载包络 (Min)	-	-	0	1.0

表 4



注. 在该表中不变系数基于表1中的相关系数。恒载和超静载的可变系数基于表1中的不利系数减去不变系数。活载包络已在之前的荷载组合（表2和3）中系数化，因此，用单位1作为可变系数。

- 点击 **确定** 返回组合属性对话框。
- 改变包络名为：**设计组合**
- 点击 **确定** 保存智能组合。

选择荷载工况结果

- 在 树形目录中右键 **设计组合 (Max)** 并选择 **激活** 按钮。
- 从下拉列表项中选择项 **力/力矩 - 厚梁格** 且结果分量选择 **My**，组合和应用基于Y轴弯矩的可变系数，点击 **确定**。



注. 当激活智能组合时，选择的分量用于决定是否应用可变系数，（可变分量仅当不利影响时被施加）查看分量的结果而不是选择的分量将导致相关值的显示（一致影响）。当智能组合或包络的结果被打印时，用于计算组合或包络的列在列标用星号表示。

选择结果处理的成员

仅选择的梁格的纵梁部分显示结果，梁格向导自动创建组以便查看结果数据。

- 在 树形目录右键 **纵梁** 并选择 **仅设此项可见** 选项。
- 在 树形目录右键 **边界梁** 并选择 **显示**。

简单梁格

- 在  树形目录中关闭 变形网格 层的显示。
- 添加 网格 层到  树形目录并点击 确定 接受默认属性设置。

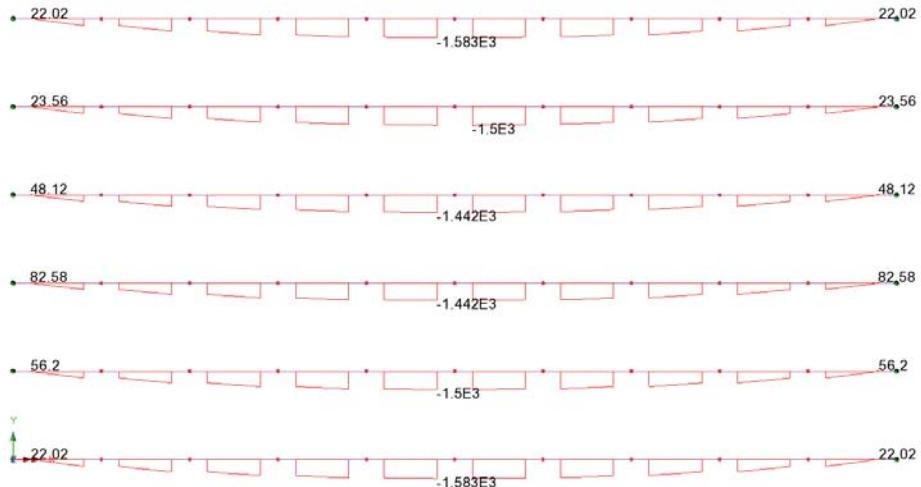
弯矩图

图表显示选择的梁格组件在设计组合中的弯曲弯矩。

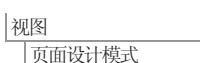
- 没有特征被选择时，右键图形窗口的空白处并选择 图表 项来添加图表到  树形目录。

图表属性对话框将被显示。

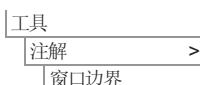
- 选择 力/力矩 - 厚梁格，结果分量选择 My
- 选择 图表显示 选项卡
- 选择 标记值 选项。
- 选择 方向平行于屏幕/平面 选项。
- 取消选择 使用标签 选项，那么标签会显示为黑色。
- 设置 字体 为 12
- 输入 角度 为 45
- 设置 数字有效位置 为 4
- 设置 % 单元长度 为 60
- 点击 确定 按钮显示弯矩图



注. 将被打印结果图表最好在版面视图中创建，者提供了一个类似于打印输出的视图。版面视图中标签很难被查看，因为标签的尺寸是最后打印输出的大小，可通过缩放工具查看关注的标签。



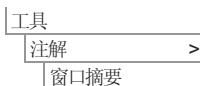
- 转换成版面视图。



- 添加一个包含标题、日期及使用的LUSAS软件版本的边界框。



- 确保方向被设置为 **横向**，改变页边距使得增加的注释条不遮盖显示的图形，设置左页边距为 **50**，右边为 **15**，上下都是 **10**，点击 **确定**。



一个显示工况名、图表组成、图表最大值和最小值及最大最小值的单元号的结果摘要将被添加到图形窗口。

- 通过点击任何文本块选择注释，然后将它们拖放到图形上合适的位置。



注. 任何模型特征、单元或节点的位置可通过高级选择工具找出，可被用于找出如显示在窗口摘要中最大或最小结果值的单元的位置。

和结果图一样，结果可使用Windows粘贴或复制功能粘贴或保存到电子表中。

打印激活工况的结果



激活工况或任何选择的工况的结果值可用表格列表形式输出到屏幕。当前的设计组合（Max）激活时：

简单梁格

- 在结果向导对话框中确保工况 **激活** 被选择并点击 **下一步**。
- 在结果选项对话框选择 **力/力矩 - 厚梁格**, 类型选择 **分量** 且位置选择 **高斯点**。
- 确保主要分量 **My** 被选择。
- 设置小数位数为 **1**, 点击 **完成** 按钮显示结果。

The screenshot shows the LUSAS Results View window titled "LUSAS 视图: Forces and Moments in Local Axes Loadcase = 12 Result...". The window displays a table of data for a beam element. The columns are labeled: 单元 (Element), 高斯点 (Gauss Point), Fz, Mx, My(*). The rows show values for various nodes (1-13) and a node (2) at a different position. A context menu is open over the table, listing options: 另存到Excel表中 M... (Save to Excel sheet M...), 升序 (Sort Ascending), 降序 (Sort Descending), 复制 C (Copy C), 打印 P... (Print P...), and 属性 R... (Properties R...).

单元	高斯点	Fz	Mx	My(*)
单元	高斯点	Fz	Mx	My(*)
1	1	-391.3	-20.8	22.0
2	1	-309.1	-10.8	-50.9
3	1	-304.5	-10.8	-112.2
4	1	-299.9	-10.8	-172.6
5	1	-295.3	-10.8	-232.2
6	1	-290.7	-10.8	-290.8
7	1	-286.1	-10.8	-348.4
8	1	-281.5	-10.8	-405.2
9	1	-276.9	-10.8	-461.0
10	1	-272.3	-10.8	-516.0
11	1	-267.7	-10.8	-570.0
12	1	-247.2	-10.1	-567.4
13	2			



注. 如果当前激活的工况为包络或智能组合结果, 输出的结果里主要分量将用型号标注。



注. 鼠标悬在单元格上时, 数据提示显示位置信息和相关数值。



注. 表格数据可以通过选择列并选择排序选项来进行排序。

保存输出结果至电子表格

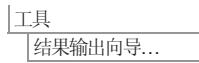
输出结果窗口显示一个关联菜单, 可以修改有效数字或小数位数、升序降序排列、另存到Excel表中或复制用于粘贴到其它地方。

- 右键结果输出窗口并选择 **另存到Excel表中...**
- 输入文件名称 **梁格—结果**
- 确认保存选项 **所有选项** 被选择并点击 **确定**。

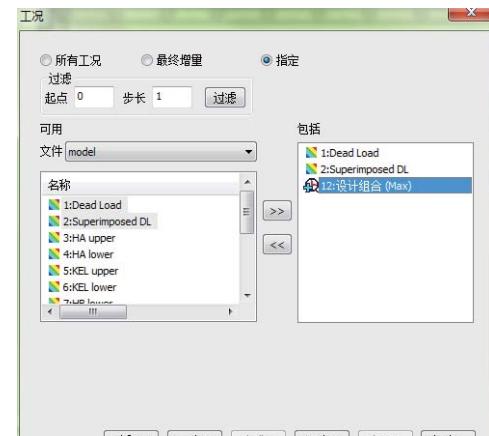
注意Excel文件对单元格名称长度有限值。

选择的工况结果的输出

选择的工况的结果值可被输出。例如：



- 在结果向导对话框中确保工况 **选择项** 被选择并定义 **下一步**。
- 在工况对话框中从模型和结果栏中选择结果文件和荷载组合，点击添加按钮  添加到包括栏中并点击 **下一步**。
- 在结果项对话框中选择 **力/力矩 - 厚梁格**，类型为 **分量** 且位置为 **高斯点** 确保主要分量 **My** 被选择。
- 设置小数位数为 **1** 并点击 **完成** 按钮来显示结果。



保存模型



 保存模型文件。



注. 如果在结果处理后保存模型，所有定义的荷载组合、包络和图表数据将同样被保存，当模型被修改并重新分析后不需要重新创建这些结果处理。

完成此例。

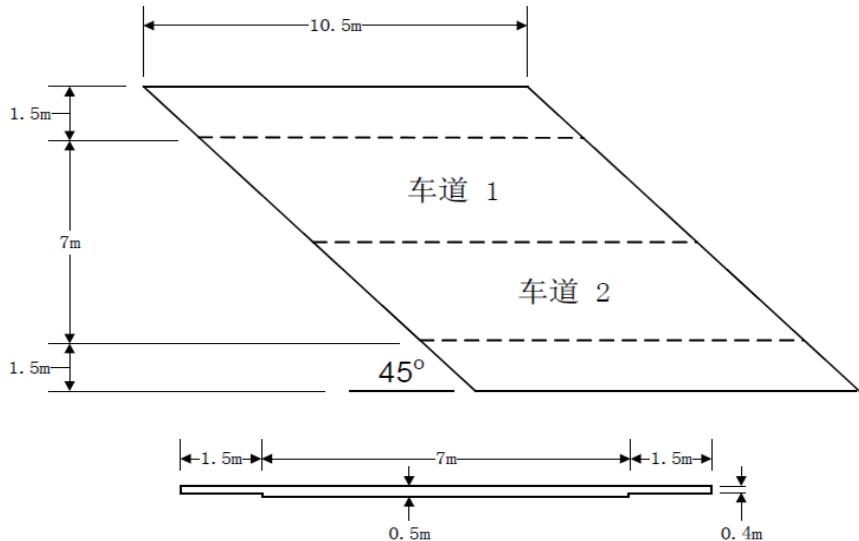
简单梁格

简单的桥面板分析

适用的软件产品:	LUSAS 桥梁
需要的选项:	无

描述

分析一个由现浇桥面板组成的简支结构桥梁。桥面的几何形状如下图所示。车道板厚0.5 m，人行道板厚0.4 m。



该桥梁结构承受DB37/88公路荷载。

全部的分析采用单位体系为kN, m, t, s, C。

目的

分析需要输出项包括:

- 确定外力作用下板的变形图

简单的桥面板分析

桥面板的弯矩图

关键词

2D, 壳, 桥梁荷载, 移动荷载, 偏心距, 基本荷载组合, 荷载包络, 峰值, 变形网格, 云图, 图表, Wood Armer

关联文件



bridge_slab_modelling.vbs 完成此例的大部分建模，在运行脚本后从分配移动HB车辆荷载章节继续。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“**运行LUSAS建模器**”。



注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开，请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

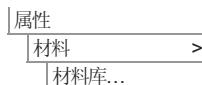
创建新模型

- 输入文件名**桥面板**
- 采用**默认**的工作目录
- 输入标题名**简单的桥面板分析**
- 选择单位体系为 **kN,m,t,s,C**
- 确保时间单位为**秒**
- 确保用户界面为**结构**
- 在模板下拉菜单中选择**标准**模板
- 选择竖轴为**Z**轴选项，点击**确定**



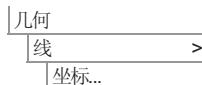
注. 在例子的操作进程中逐步地保存模型是非常有必要的。使用撤销按钮可以更正一个错误操作。可以多次使用撤销按钮，直到模型上次被保存的位置。

定义材料



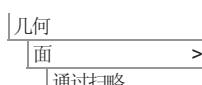
- 选择材料为**Concrete**，从下拉菜单中选择**Ungraded**，单位体系采用，然后点击**确定**添加材料特性数据到**树形目录**。
- 在**树形目录**中鼠标右键点击**Iso1 (Concrete Ungraded)**，选择**设为默认**，以后所有生成的构件都默认为当前材料特性。

几何特征



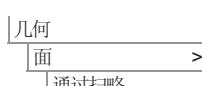
输入坐标**(0, 0), (10.5, 0)** 定义下方的线。在对话框中用**Tab**键可以转到下一输入行，输入完后，点击**确定**按钮。

- 选择这条线



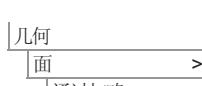
通过平移坐标**X=-1.5, Y=1.5, Z=0**，点击**确定**，将该线扫描成面，该面用于定义下边的人行道。

- 选择人行道面顶部的线。



通过平移坐标**X=-7, Y=7, Z=0**，点击**确定**，将该线扫描成面，该面用于定义中间的行车道。

- 选择行车道顶部的线。

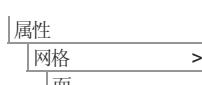


通过平移坐标**X=-1.5, Y=1.5, Z=0**，点击**确定**，将该线扫描成面，该面用于定义上边的人行道。

划分网格

桥面板将使用面网格划分。网格划分的单元数量是可以通过定义面边界的线的划分数控制的。也可以用另外一种方法，控制网格密度也是可以控制单元的数量。

定义面网格划分



- 选择单元类型为**厚壳**，选择单元形状为**四边形**，内插次序选择为**线性**。
- 确认**规则网格**和**自动**是选择的。
- 输入网格属性名为**厚壳**

简单的桥面板分析

- 点击**确定**按钮将网格属性数据添加到**树形目录**。
- 为了分配网格数据到模型，必须选择全部的模型特征。
- 选择所有的模型特征。（快捷的操作是使用组合键**Ctrl+A** 选择全模型特征）。
- 拖放**树形目录**中的面网格属性数据**厚壳**到选择的特征。

所有的网格划分都将按照默认的网格密度进行划分。

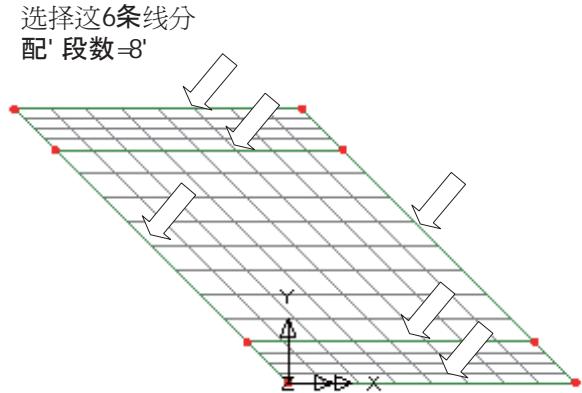


注. 控制网格密度的一种方法是指定沿着面的每条线划分的数量来控制面划分密度。由于建模器是完全关联的，因此该方法也是能够控制面网格的密度。

使用线划分数

在此例纵向的线和行车道横向的线需要划分成8。其他的线网格划分使用默认的划分数。这些可以在**树形目录**中看到。

- 如图所示选择纵向的4条线。选择第一条线后按住**Shift** 键增加选择另外的线。
- 继续按住**Shift** 键选择行车道横向的两条线。
- 拖放**树形目录**中的线划分数数据**段数 =8** 到选择的特征上。



该网格将刷新显示，在沿着选择的线方向都显示为8网格划分。



注. 在仅仅选择线的时候按住**L**键，同样的选择点的时候按住**P**键，面的话按住**S**键，体按住**V**键，几何按住**G**键。相似的快捷方式也存在与选择单元，节点等等，可以在建模指南中找到详细说明。

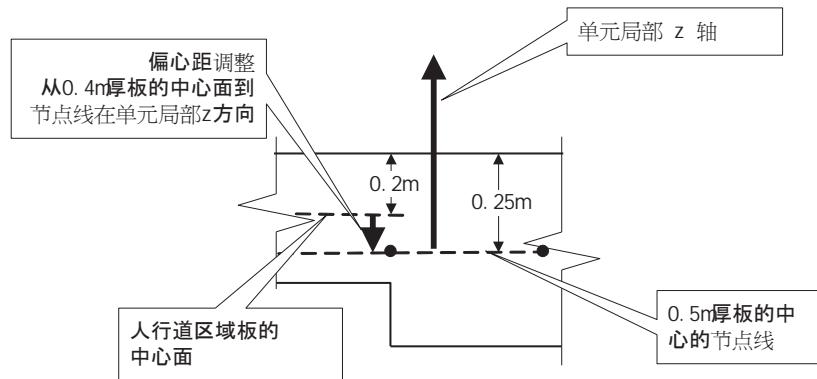
定义厚度和偏心距

行车道区域的板厚为0.5 m，人行道区域的板厚为0.4 m。

- 输入厚度 **0.5**，不输入偏心



- 输入属性名为**厚度= 0.5**
- 点击**应用**按钮定义第一个几何特性，允许另外的数据可以定义。
- 改变厚度为 **0.4**



注. 偏心距的大小应该从结构的中面开始到节点线的距离，这个距离包括正负号。即如果从中面开始到节点线的方向与系统采用的局部坐标一致，那么数值为正，反之则为负，参考上图。

- 输入偏心距为 **-0.05**
- 改变属性名为**厚度= 0.4**
- 点击**确定**按钮完成定义。

现在分配厚度到各个面。

- 选择代表行车道的面。
- 拖放[●]树形目录中的几何特性数据**厚度= 0.5**到选择的面。

默认的几何分配是可视的。

- 选择两个人行道的面（选这第一个人行道的面后按住**Shift** 键选择第二个人行道的面）。
- 拖放[●]树形目录中的几何属性数据**厚度= 0.4** 到选择的面。

简单的桥面板分析



选择等角视图按钮查看几何外形。



使用放大按钮放大模型视图，可以用来查看偏心距是否已经正确分配。



选择主视图按钮返回模型默认的视图。

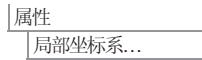


选择渲染打开/关闭按钮关闭几何渲染显示。

支承

LUSAS提供了许多默认的普通类型的支撑。这些支撑可以在 树形目录 中找到。该桥面板在沿着桥墩边界上是竖向和横向的约束。

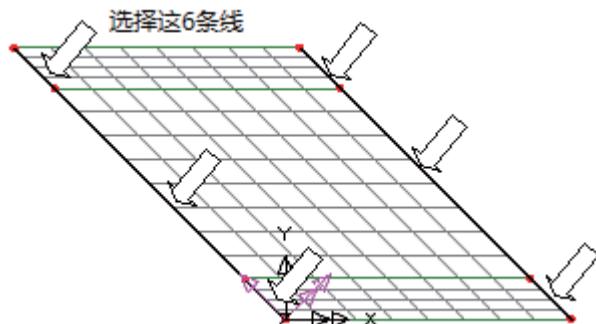
在约束被分配到局部坐标系前需要先定义局部坐标系，这样可以使横向的位移的约束是沿着桥墩边界的斜方向进行约束。



- 输入关于**Z-轴**的旋转角度为 **45**
- 输入数据名为**倾斜**，点击**确定**按钮将局部坐标属性数据添加到**树形目录**。
- 默认状态下局部坐标系**倾斜**和全局坐标系会同时显示。

分配桥墩的支承：

- 选择代表端横梁的6条线。（使用**Shift**键多重选择线）
- 拖放局部坐标属性数据**倾斜**到选择的线上。
- 拖放约束属性数据**Fixed in YZ**到选择的线上。



分配约束对话框将出现。

- 确认属性是分配到**所有工况**
- 点击**确定**按钮完成设定。

分配针状支承:

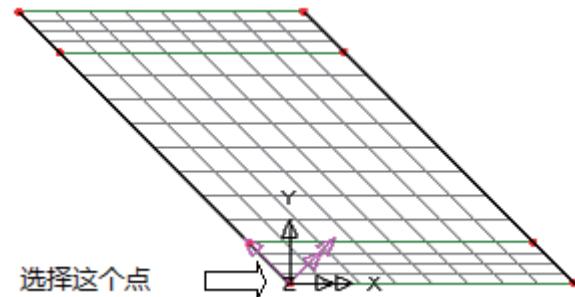
- 选择原点
- 拖放支承 Pinned 到选择的点上

分配约束对话框将出现。

- 确认属性是分配到所有工况
- 点击确定按钮完成设定。



注. 由于是平板，可以取消面内旋转自由度的设定，这样可以去掉病态方程，而且可以减小求解规模。但是当我们取消了这个自由度，并且对板施加了弯矩约束，那么必须对 Z 向旋转自由度施加约束，从而避免求解时机构现象的出现。



|文件
模型属性...

- 选择求解选项卡，选择单元选项按钮。取消选择对厚壳单元节点设置6个自由度选项，然后点击确定按钮返回模型属性对话框，点击确定退出模型属性设定。

定义荷载

将定义四个荷载工况:

- 板的自重 (忽略任何铺装荷载)。
- 等价于上边行车道全跨度和宽度的车道荷载的分布点荷载。
- 作用于上边车道路中的线荷载。
- 下边车道的HB车辆荷载。

自重

|桥梁
桥梁荷载 >
重力

自重定义为一个Z的负向的重力加速度。在桥梁模块中选择重力荷载后，其单位体系会自动考虑。

车道荷载

|桥梁
桥梁荷载 >
英国荷载规范...

第二个荷载是代表上边车道的车道荷载。

- 从交通荷载中选择 Lane load (HA Load)
- 从下拉菜单中选择荷载规范 BD37/88

简单的桥面板分析

- 输入荷载长度为**10.5**，斜度为**-45**，原点为 **Origin**，然后点击**确定**按钮将车道片荷载数据添加到**树形目录**。



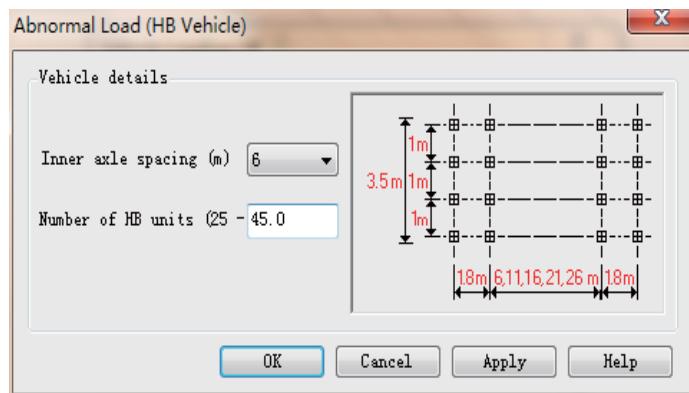
注：在局部荷载上设置倾斜角并没有倾斜整个力 – 这只是倾斜了局部荷载底部的方向使之和桥面板的倾斜角度匹配。

线荷载

- 从交通荷载中选择 **Knife edge load (KEL load)**
- 保留斜度**0**不变，然后点击**确定**按钮将车道片荷载数据添加到**树形目录**。

特殊荷载

- 从交通荷载中选择 **Abnormal Load (HB Vehicle)**



- 保留下拉菜单中选择的轴距为**6**，**HB单位数量**为**45**不变，然后点击**确定**将HB车辆荷载数据添加到**树形目录**。
- 选择**关闭**关闭交通荷载对话框。

分配自重荷载

- 使用组合键 **Ctrl + A** 选择所有模型特征，拖放**树形目录**中的荷载属性数据**BFP1 (Gravity -ve Z)**到选择的特征。

荷载分配的对话框将出现。

- 确认 **设置到面** 选项是选择的，荷载工况是 **工况 1**，然后点击 **确定** 按钮。

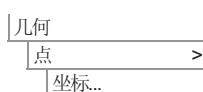
荷载工况1的荷载加载将会显示在图形窗口。

- 重命名工况1：在 树形目录选择 **工况1**，点击鼠标右键选择 **重命名** 选项。重新输入荷载工况名为 **自重**。



分配车道荷载和线荷载

片荷载是分配到模型中的部分的点的，在这个例子中是定义一个上边车道的中心点用来分配车道荷载和线荷载。



输入坐标 **(-1.5, 6.75)**，点击 **确定** 按钮创建一个新的点，该点位于上边车道的中心。

- 在 树形目录中，移动几何层至属性层下，使荷载分配的点可见。

刚才定义的车道荷载和线荷载现在可以分配到该点。

- 选择在上边车道中心新创建的点。
- 拖放 树形目录中的荷载属性数据 **Pch2 (HA BD37/88 10.5m x 3.5m Skew=-45 (Centre) Patch 1)** 到选择的点上。

荷载分配的对话框将出现。

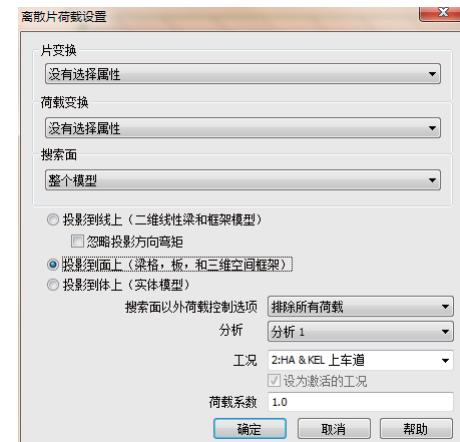
荷载选项 **投影到面上** 会自动被选择。

- 改写工况名为 **HA & KEL 上车道**
- 点击 **确定** 按钮完成分配。

片荷载将显示在图形窗口的模型中。

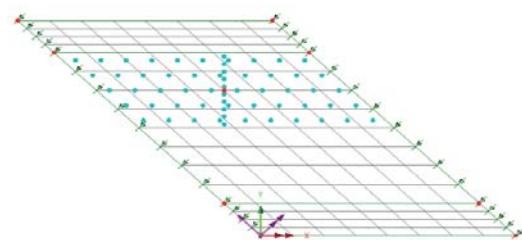


注： 片荷载的划分数量可以在 局部荷载划分中修改。默认状态下数量为10，更多细节请查看在线帮助



简单的桥面板分析

- 拖放^②树形目录中的荷载属性数据 Pch3 (KEL 120kN Width=3.5m Offset=0 Skew=0 (Centre)) 到选择的点上
- 荷载工况下拉菜单中选择工况名为 HA & KEL 上车道，然后点击确定按钮分配荷载。



分配好的上车道荷载如图所示



注. 本例离散荷载已修改分布适用于斜交桥面板，也可以设计长度超出桥面板，分配荷载时排除掉。



使用提供的文件重建模型

如果此例前面的分析失败，您导入该例子的文件后，需要返回到这里。

分配移动HB车辆荷载

HB 车辆荷载将分配到点，使用移动荷载产生器。为了使用移动荷载工具，必须先定义一条线作为移动荷载的路径。

- 在模型窗口的空白区域点击鼠标，取消选择特征。



输入坐标 (-3.25, 3.25) 和 (7.25, 3.25)，这条线将用来定义HB车辆的路径，点击确定

- 选择定义的线。
- 确认移动车辆荷载是设置为Pnt3: (HB 6m spacing 45 units)
- 设置选项车辆沿着等划分的路径移动，划分的段数为10，然后点击确定 产生荷载工况 3 到 13 代表HB车辆移动通过该桥。

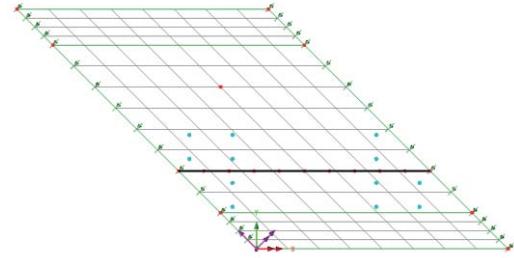


 使用等角视图按钮旋转模型视图，荷载的方向可以在该视图下清楚看到。

检查荷载

通过改变激活工况可以在任何时间查看模型上作用的荷载情况。

- 在  树形目录选择 **Load ID=3 Line=17 Pos=6**，点击鼠标右键选择 **激活**选项，查看移动荷载在跨中位置的情况。



可以使用该处理重复查看任何工况下的荷载情况。

保存模型

模型建模现在完成，模型数据在运行分析之前应该存盘。



 保存模型文件。

运行分析

在模型加载下：

 打开立刻求解对话框。

将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到  树形目录中。

同时有两个文件将在工作文件夹中生成：



- 桥面板.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- 桥面板.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到  树形目录中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

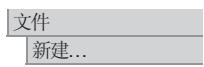
简单的桥面板分析

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

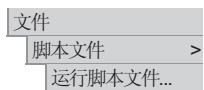


bridge_slab_modelling.vbs 完成此例的全部建模。



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名 **桥面板**



- 为了重新建立模型，选择文件**bridge_slab_modelling.vbs**，该文件位于
<LUSAS 安装目录>\Examples\Modeller 目录下。



重新运行分析产生结果。

现在返回到例子的 **分配移动HB车辆荷载** 部分重新操作。

查看结果

荷载工况的结果可以在 树形目录找到。最后一次求解的工况(HA+KEL upper) 将被激活。

在这一章节，桥面板的分析结果会被验证。LUSAS有很多种结果观测的方法并允许用户选择最合适的方式来呈现结果。本例将处理下列的结果：

- 变形图
- 组合工况下，沿着X方向的彩色弯矩云图
- 在板的一个截面上弯矩的变化情况的曲线图
- 板的Wood-Armer加固弯矩云图

使用页面布局模式



结果可以在工作模式或者排版模式中查看，工作模式可以随意地缩放模型，但为了能在图形窗口中添加其它一些说明而不影响观察，这里使用了页面布局模式。

显示模型的视图窗口会被重新确定大小到横向布置的A4纸的大小。

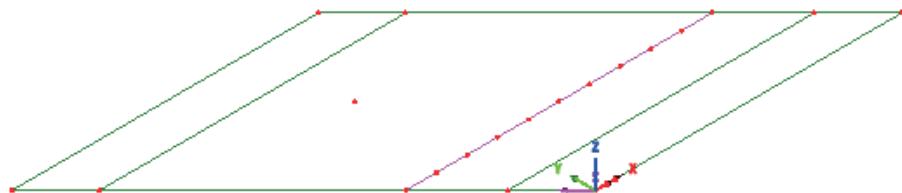
文件
[页面设置...]

- 设置左、右、上、下的页边空白距离依次为**60、10、10 和 10**，然后点击**确定**按钮。

为了绘制变形网格，属性和网格将被隐藏。

- 右键**树形目录**中的**属性**层，选择关闭，隐藏**属性**层。
- 重复上述操作，关闭**网格**层。

 如果有必要，使用等角视图按钮旋转模型视图来查看模型。



注. 局部坐标系箭头可以关闭，是在**树形目录**中选择**倾斜**数据，右键点击鼠标取消选择**显示定义**选项。

这个版面模式视图被保存，对于其他模型查看时也适用。

窗口
[保存视图...]

输入视图名为**横向页面设计**，点击**确定**

显示变形图

- 在**树形目录**，右键**自重**选择**设置激活**
- 在**树形目录**选择关闭**几何**层。
- 在没有特征选择的情况下，在图形窗口的空白区域点击鼠标右键，选择**变形网格**选项添加变形网格层到**树形目录**。
- 点击**确定**按钮接受默认的变形网格属性值。



简单的桥面板分析

第一个荷载工况的变形图将显示。

云图

结果可以绘制成色阶线或云图形式。这里，纵向弯矩将使用云图的形式绘制结果。

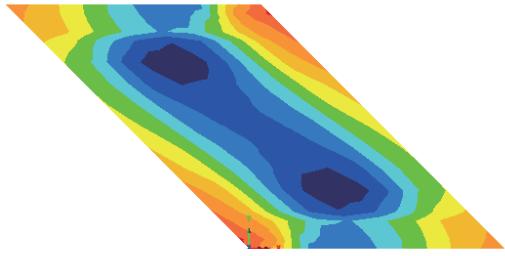


通过点击图形窗口下方状态栏的 Z 轴返回模型默认的视图。

- 在没有特征选择的情况下在图形窗口的空白区域点击鼠标右键，选择**云图**选项添加云图层到**树形目录**。

云图的属性对话框将出现。

- 选择结果项为**力/力矩-壳**，分量选择X方向的**MX**
- 点击**确定**按钮，显示X方向的弯矩云图。



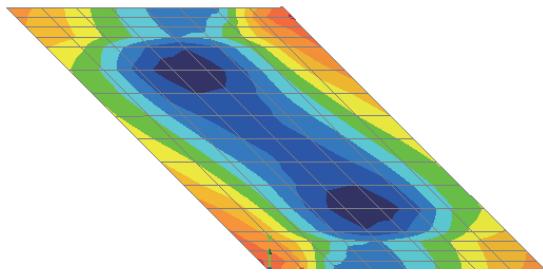
重新排列显示层的次序



注. 在**树形目录**中的图层的顺

序直接控制着显示的方式，为了看到变形的网格，必须在**树形目录**中将位于云图层上面的**网格**层移下来。

- 在**树形目录**鼠标右击**变形网格**，选择**向下移动**，当然用户也可以将网格层用鼠标左键单击并拖到云图层上面（也可以通过拖放层名到另外的层名之上）的方法实现该功能。



注. 云图显示控制对话框中还有

一个功能，它可以对节点的均值处理进行控制，非平均的节点数据可以用来检测单元划分网格的精度，因为好的网格要求节点数据的变化尽量地平顺；对于那些不同材料属性和几何属性的构件交接处就必须要使用非平均选项。

移动注释层的信息

注释文本和其他的对象比如云图的色阶在初始生成后在图形窗口中任意移动放置的位置。

- 点击某个文本（这将允许移动该文本）。
- 点击和移动对象到新的位置。

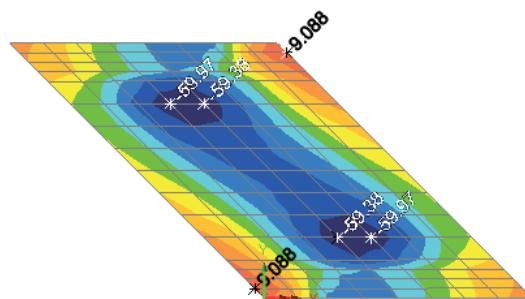
标记峰值

- 在没有特征选择的情况下在图形窗口的空白区域点击鼠标右键，选择**数值**，选项添加数值层到**树形目录**。

数值的属性对话框将出现。

- 选择**力/力矩 - 厚壳**，云图弯矩结果为**MX**
- 在同个对话框，选择**数值显示**选项卡，确认**最大值**和**最小值**选择选项被选择，设置**1%**之内的结果。
- 设置有效位数为**4**
- 改变文本显示角度为**45**度。
- 选择**选择字体**按钮，设置文本字体的大小为**16**，然后点击**确定**
- 点击**确定**按钮，显示带峰值标记的云图。注意右图所示的在中跨的数值被标记为白色为了能在打印中被看到。

可以关闭云图图层以查看值。



定义包络

包络功能可以在对其它的工况、组合和子包络进行最坏效应的评估，这里主要对HB移动荷载进行包络。

分析
 包络

简单的桥面板分析

- 在下拉菜单中选择model，在荷载工况面板选择**(3) Load ID=3 Line 17 Pos=1 Dir=Fwd**，要选择所有的移动荷载工况，按住Shift键，选择最后一列的**(13) Load ID=3 Line 17 Pos=11 Dir=Fwd**然后点击按钮，将全部选择的数据添加到包含工况的面板中。
 - 改变组合名称为**移动荷载 下车道**，然后点击**确定**退出包络属性设定。
 - 两个包络属性代表最大值和最小值将创建在树形目录。
- 注.** 改变最大或最小包络的属性，都将改变包络的定义。



定义组合

组合可以用来查看几个荷载工况、组合或包络的组合效应的结果。

 分析
 基本组合

组合属性对话框将出现。组合中包括的项为荷载工况**自重**, **HA & KEL 上车到**和移动荷载的包络项。

- 从model列中，选择**自重**和**HA & KEL 上车道**，点击按钮，将该两个荷载工况添加到组合数据中，其中组合系数取1。
- 选择包络项**移动荷载 下车道(Max)**，然后点击按钮，将该项数据添加到组合项中。



注. 默认情况下，添加到组合项中的荷载工况的荷载系数是1。该系数可以通过选择包括面板中的荷载工况名，在提供的文本框内直接修改系数来改变该系数。另外，也通过点击网格按钮修改。

- 改变组合名为**最大设计组合**，然后点击**确定**按钮完成组合属性的设置。



注. 为了从组合荷载中获得正确的效应值，组合应该包括每个工况，包络和组合定义将被保存在model文件中。

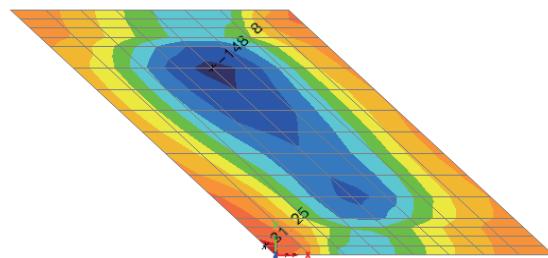
选择并观察组合结果

- 在树形目录鼠标右键点击**最大设计组合**，选择**激活**选项。
- 选择结果项为**力/力矩 - 厚壳**，分量选择**MX**，然后点击**确定**

绘制的荷载组合下的MX的云图将显示。



注. 数值层依旧列在 树形目录中，所以荷载组合下的MX的最大和最小值依然会显示。



绘制剖面曲线图

绘制通过一个指定的沿板的剖面截面显弯矩的变化情况的剖面曲线图。

|工具

通过二维生成图形

如果模型是在XY平面视图，对话框将出现。

- 确认对齐网格被选择的，然后将它的网格尺寸改为 1。
- 点击确定按钮。
- 在沿着下边车道的中心方向(Y=3)点击和拖动指针，来定义板的截面剖面位置。



注. 剖面的Y坐标可以在状态栏里看到 [Y:3]。窗口两边的X 和 Y 的刻度也可以帮助选择该位置。

曲线图的X轴是通过板的距离，它的定义的剖面自动形成。

曲线图的Y轴结果需要在剖面数据对话框内指定。

- 选择力/力矩 - 厚壳，结果选择X方向的弯矩MX，然后点击下一步 > 按钮。

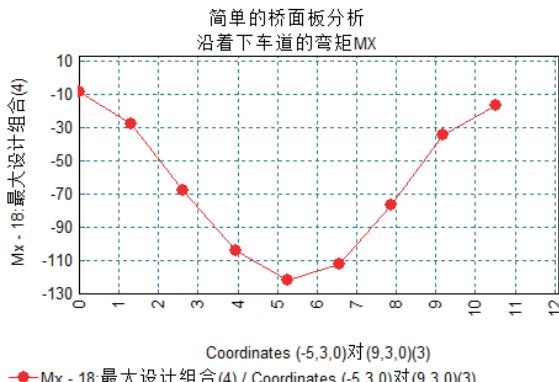
现在定义曲线图的 Y 轴结果和标题信息。

简单的桥面板分析

- 输入图表标题为沿着下车道的弯矩MX
- 使图表的 X 和 Y 轴的名保留为空白。
- 点击完成按钮显示图表。



注. 如果图表轴标签名没有指定, 将使用默认的轴名。



注. 在图形窗口右击鼠标, 然后选择编辑图形属性选项, 可以对图形一步编辑。



关闭表格窗口。



点击选择按钮返回到正常的光标模式。

Wood Armer 钢筋图

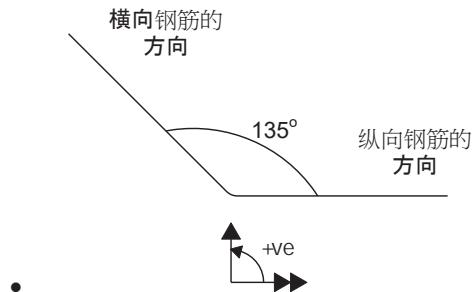
- 在 树形目录双击云图层。

云图属性对话框将显示。

- 结果项选择为力/力矩 - 厚壳, 分量选择为MY(B), 显示板底缘Y方向的 Wood Armer弯矩结果。
- 点击Wood Armer 按钮。
- 在Wood Armer 选项对话框输入 钢筋倾斜角度为135 度。
- 点击确定按钮返回云图属性对话框。
- 点击确定按钮, 显示当前激活的组合下的Wood Armer MY(B) 的云图。



注. 指定从顶/底面到顶/底部钢筋中心的距离是只用于绘制M[UtilB] 或 M[UtilT]的云图。



•



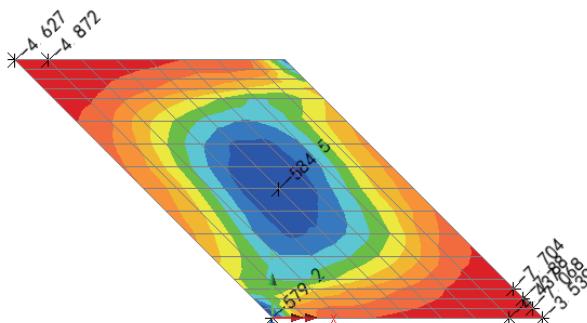
警告. 选择的分量(MX(B)) 是不同于用于计算智能组合和/或包络(MX) 的，因此，应该将结果显示将使用一致的效应显示。

- 点击**确定**按钮接受。



警告. 云图将显示MY(B)的弯矩云图，但是数值层还是当前显示的X方向的弯矩值。

- 点击**是**改变数值层显示MY(B)的最大和最小值。



保存模型



保存模型文件。



注. 如果在结果处理后保存模型，所有定义的荷载组合、包络个图表数据将同时保存，这样如果模型以后重新运行分析是就不必重新创建这些结果处理数据。

完成此例演示。

另一个例子“Wood Armer 板的评估”中对Wood Armer的使用有详细说明。

使用不规则的网格和结果的变形

在此案例中几何和网格属性导致了沿着全局坐标系分配的常规网格划分。如果使用了非常规网格划分意味着结果是需要Wood-Armer来绘制的也就是对于整块桥面板来说会有不同的方向性，一次会导致不正确。在这种环境下，局部坐标系需要被建立来保持和全局坐标系的一致性从而得到正确计算。

- 网格的指向可以在**树形目录**中选择**网格>属性**勾选**显示单元轴**并点击**确定**应用实施。
- 结果的变化可以通过点击**变换...**按键来实现。选择**全局坐标轴**可以使局部单元结果转变为全局坐标轴系统，其他坐标轴也可以在其中选择。

简单的桥面板分析

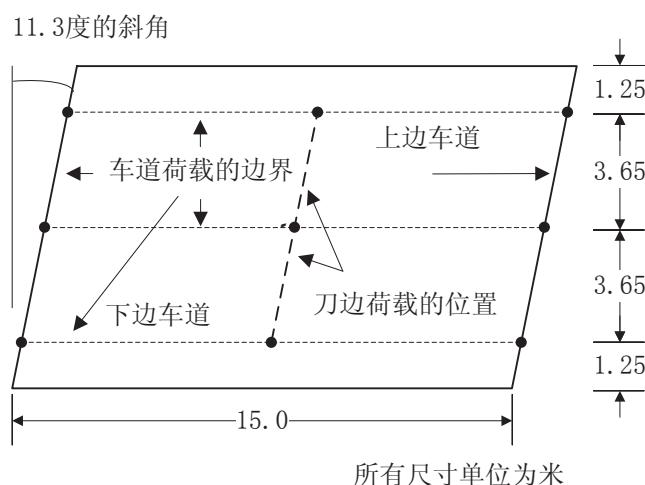
桥面板的Wood-Armer评估

适用的软件产品:	LUSAS 桥梁
需要的选项:	无

描述

此例分析的一跨度为15米，宽度为9.8米的钢筋混凝土板的Wood-Armer 钢筋评估。何尺寸如右图所示。此桥面板斜度为11.3度，板厚为0.9米。

荷载组合由自重和上下两个车道荷载和上下2个车道的刀边荷载组合而成。板的钢筋是正交排布的，X方向和Y方向的容许抗拉强度分别为1700和300kNm。



全部的分析采用单位体系为kN, m, t, s, C。



注. 为了说明一般性问题，此例不涉及到任何的设计规范和特定的工况类型。

关键词

2D, 简支板, 斜角, Wood-Armer钢筋, Wood-Armer评估, 安全系数, 自重, 常规荷载, 刀边荷载, 常规车道荷载, 组合, 绘制云图, 显示峰值.

关联文件



wood_armer_modelling.vbs 完成此例的全部建模。

建模



运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。

注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

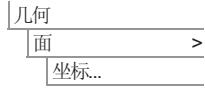
创建新模型

- 输入文件名**wood_armer**
- 采用**默认的工作目录**
- 输入标题名**Wood Armer 平板例子**
- 选择单位体系为 **kN,m,t,s,C**
- 时间单位为**秒**
- 模板下拉菜单中选择**标准**模板
- 确认用户界面时选择**结构**
- 选择竖向轴为**Z轴**选项
- 点击**确定**按钮。



注: 在建模过程中注意及时保存，使用撤销按钮可以改正错误，直到上次保存的位置。

几何特征



输入坐标 (0,0), (15,0), (16.96,9.8) 和 (1.96, 9.8)，然后点击**确定**，来定义此块板的面。

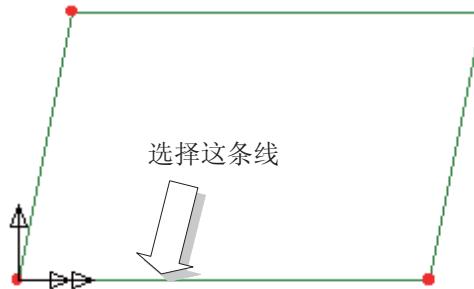
接下来通过复制底下的直线方法来绘制车道的边线。

- 选择模型下方的水平线。



X 方向 输入 0.25 [从 $1.25\tan(11.3)$ 得到的X向偏移距离]

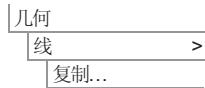
- Y方向输入1.25，然后点击**确定**按钮。



下边一个车道的边线将被绘制。

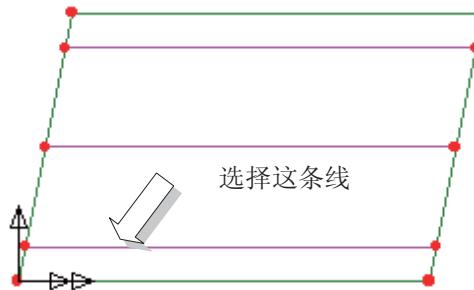
定义两条3.65米宽的车道线。

- 选择刚生成的这条线



X方向输入0.73 [从 $3.65\tan(11.3)$ 得到的X向偏移距离]。

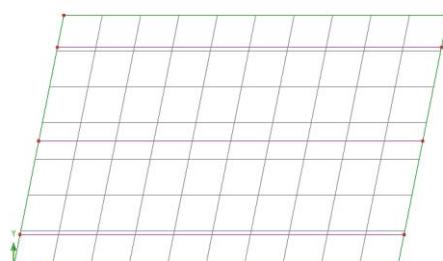
- Y方向输入3.65
- 输入复制次数为2
- 点击**确定**按钮完成



网格划分



- 选择单元类型为**厚板**，单元形状为**四边形**，插值顺序为**线性**。
- 取消自动网格划分，输入局部x轴份数为10，局部y轴份数为7。
- 输入数据名**厚板**，点击**确定**按钮。



桥面板的Wood-Armer评估

LUSAS将在 树形目录中创建一个面网格划分数据。

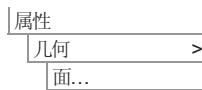
- 使用组合键 **Ctrl+A** 选择整个模型。
- 拖放 树形目录中的网格划分数据**厚板**到选择的特征上。



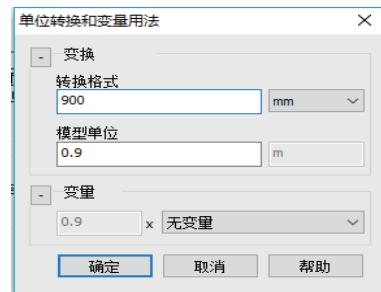
注. 在任何时候图形区域的网格（和其他特征）显示可以被隐藏或重新显示。在没有特征选择的情况下，鼠标右键点击图形窗口的空白处，选择 网格。如果原先网格是显示的则将隐藏网格显示，如果原来是隐藏的则将显示网格。此功能将使得显示变得更加简洁。

- 按以上描述关闭**网格**层的显示。

几何特性

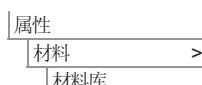


- 打开厚度栏的单位转换工具
- 选择**mm**输入**900**并转换，点击**确定**
- 输入数据名**厚度=0.9**，然后点击**确定**按钮添加几何特性数据到 树形目录。
- 选择全部的模型。
- 拖放 树形目录中的几何特性数据**厚度=0.9**到图形窗口的选择得特征上。



选择渲染打开/关闭按钮关闭几何渲染显示。

材料属性



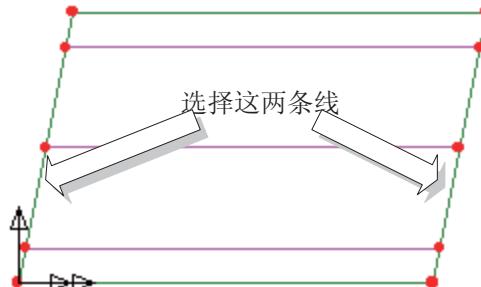
- 在材料类型下拉菜单中选择 **Concrete**，等级选择 **Ungraded**，然后按**确定**按钮把材料数据添加到 树形目录中。
- 在图形窗口选中整个模型，拖放 树形目录中的材料数据**Iso1 (Concrete Ungraded)** 到图形窗口的选择的特征上，确认使选择**设置到面**，然后点击**确定**。

支撑约束

LUSAS提供了许多默认的普通类型的支撑。这些支撑可以在 树形目录中找到。该桥面板在沿着斜边界上是简支的 Z 向的约束。

分配支撑约束

- 选择板2个边缘的线（选中一条线按住 Shift 键再选择另外一条线）
- 拖放 树形目录中的约束数据 **Fixed in Z** 到图形窗口选择的特征上。
- 确认 **设置到线** 和 **所有工况** 被选择的，然后点击 **确定**



约束将会在图形窗口显示。

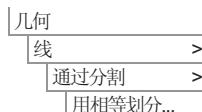
荷载

考虑5个荷载工况，在结果处理时还考虑2个荷载组合工况。

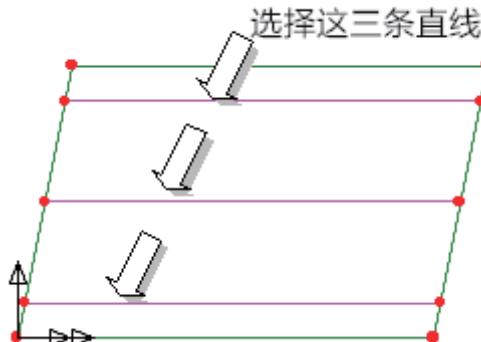
为分配荷载修改几何图形

为了放置刀边荷载，需要在几何图形的跨中位置增加几个点。

- 选择3条定义为车道边线的水平线（按住 Shift 键增加选择）
- 对话框内输入将每条线划分为 2 部分
- 确认 **在分割时删除几何特征** 选项是被选中的，点击 **确定**。



这样将在跨中产生新的3个点，线也又原来的一分为二，此3个点将在后来作为定义线荷载的位置。



荷载工况1 - 自重

- 选择 **体力** 选项，然后点击 **下一步**
- 在Z方向加速度栏里输入 **-9.81**
- 输入数据名 **自重**，然后点击 **完成**

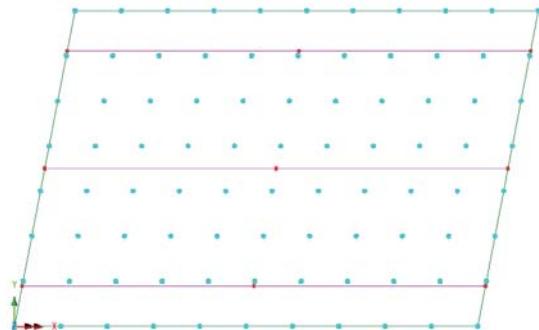


桥面板的Wood-Armer评估

- 在图形窗口选中整个模型，拖放  树形目录中的荷载数据自重到图形窗口选择的特征上，确定荷载是分配到面的，分配的工况是工况1，然后点击确定

自重荷载将被显示

- 在  树形目录中鼠标右键点击工况1 工况，选择重命名选项。
- 把荷载工况名改为自重

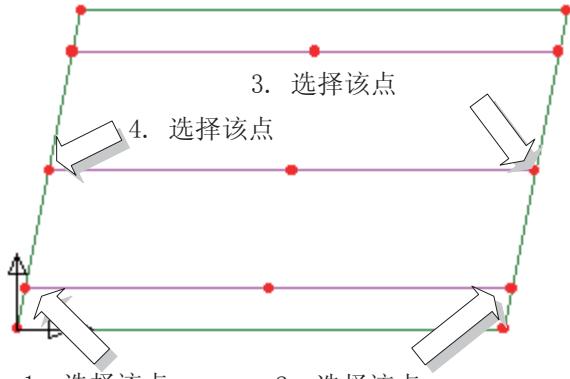


荷载工况2 - 车道荷载 (下部车道)

- 选中第一个点，然后按住 Shift 键依次按图示选择另外的3个点来定义面区域。
- 选择离散荷载分类，选择片荷载 选项然后点击下一步

属性
荷载...

在点坐标栏里被选择的点的坐标将会被显示。

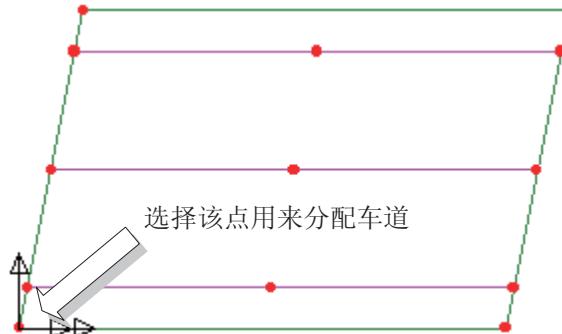


- 在每个坐标点输入荷载值 -15 (kN/m^2)
- 取消选择片荷载设置对话框的默认设置，输入x方向值为15，Y方向值为0，根据比例自动计算Y方向荷载。
- 输入数据名车道荷载(下部)，然后点击完成



注：点的选择顺序决定了局部坐标的X和Y方向。第1点到第2点的方向就是局部坐标系的X方向，第2点到第3点的方向就是局部坐标系的Y方向。

- 选择图示的点做为分配的原点
- 拖放  树形目录中的荷载数据 **车道荷载(下部)** 到图形窗口选择的点上
- 确认 **搜索面以外加载控制选项** 设置为 **排除所有载**
- 输入荷载工况名为 **车道荷载(下部)**，荷载系数为 **1**，点击 **确定**
荷载将在图形窗口显示。

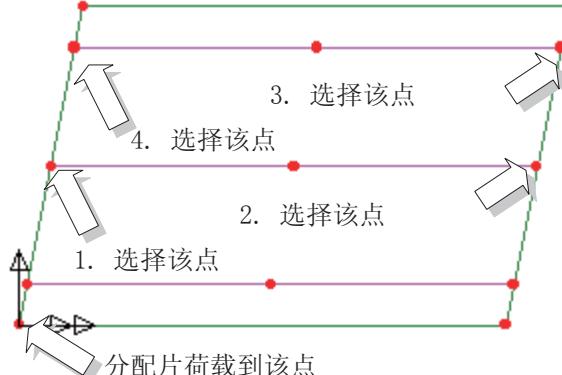


注. 片荷载的坐标是根据点的坐标得到的，因此片荷载必须分配到结构的原点上。

荷载工况3 - 车道荷载（上部车道）

属性
荷载...

- 选中第一个点，然后按住 **Shift** 键依次按图示选择另外的3个点来定义面区域。
- 选择 **离散片荷载** 选项，然后点击 **下一步**
在点坐标栏里被选择的点的坐标将会被显示。
- 在每个坐标点输入荷载值 **-15 (kN/m²)**
- 取消选择片荷载设置对话框的默认设置，输入X方向值为 **15**，Y方向值为 **0**
- 输入数据名 **车道荷载(上部)**，然后点击 **确定**
- 选择图示的点做为分配的原点，拖放  树形目录中的荷载数据 **车道荷载(上部)** 到图形窗口选择的点上。
- 确认 **搜索面以外加载控制选项** 设置为 **排除所有载**
- 输入荷载工况名为 **车道荷载(上部)**，荷载系数为 **1**，点击 **确定**



荷载工况4 - 线荷载 (下部车道)

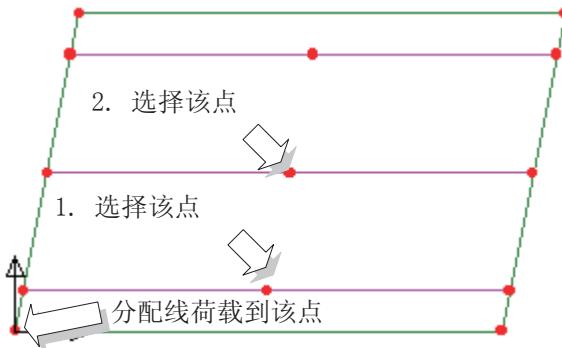
- 按图示依次序选择中间的2点



- 在离散荷载分类选择片荷载选项，然后点击下一步

- 选择直线选项

在点坐标栏里被选择的点的坐标将会被显示



- 在每个坐标点输入荷载值 **-32.24** (kN/m²)

- 取消选择片荷载设置对话框的默认设置，输入x方向值为 **15**

- 输入数据名**线荷载(下部)**，然后点击**完成**



注. 点的选择顺序决定了局部坐标的X方向。第1点到第2点的方向就是局部坐标系的X方向。

- 选择图示的点做为分配的原点，拖放 树形目录中的荷载数据**线荷载(下部)**到图形窗口选择的点上。

- 输入荷载工况名为**线荷载(下部)**，荷载系数为 **1**，点击**确定**

荷载工况5 - 线荷载 (上部车道)

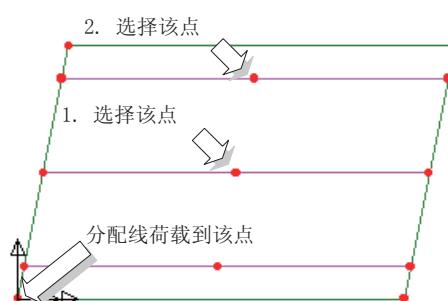
- 按图示依次序选择中间的2点，用于定义上边车道的线荷载的位置。



- 选择**离散片荷载**选项，然后点击**下一步**

- 选择**直线**选项

在点坐标栏里被选择的点的坐标将会被显示。



- 在每个坐标点输入荷载值 **-32.24** (kN/m²)。

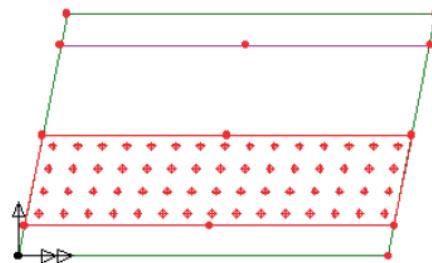
- 输入数据名**线荷载(上部)**，然后点击**完成**

- 选择图示的点做为分配的原点，拖放 树形目录中的荷载数据 **线荷载(上部)** 到图形窗口选择的点上。
- 取消选择默认设置，在 **X方向的片荷载份数** 输入 **15**
- 输入荷载工况名为 **线荷载(上部)**，荷载系数为 **1**，点击 **确定**

显示荷载工况

可以在 树形目录中通过激活任何一个工况来查看每个工况荷载分配的情况。

- 在 树形目录中选择工况 **车道荷载(下部)**，点击鼠标右键，选择 **激活** 选项。



保存模型



保存模型文件。

运行分析

打开立刻求解对话框点击 **确定** 开始分析。

一个LUSAS数据文件将会从模型信息中创建。LUSAS求解器使用这个数据文件进行分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口 中。

而且下面的两个分析文件被生成：



wood_armen.out 这个输出文件包含了详细的模型数据，特征的设置以及被选择的分析统计。

桥面板的Wood-Armer评估

wood_armer.mys 这是结果文件，将自动加载到树形目录L中，用于结果分析。

如果分析失败...

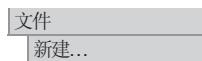
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。



wood_armer_modelling.vbs 执行例子建模。



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名 **wood_armer**

- 选择目录**Folder>\Examples\Modeller**下文件**wood_armer_modelling.vbs**



重新分析，生成结果。

查看结果

组合

组合车道荷载和恒载是为了考虑极限承载能力状态（ULS）。各荷载类型的系数可以在有关的设计规范里找到。.

ULS组合的恒载系数

- 恒载系数 $\gamma_{\text{f}} = 1.15$
- 附加系数 $\gamma_{\text{f3}} = 1.1$

ULS组合的活载系数

- 车道系数 $\beta_1 = 1.0$ and $\beta_2 = 1.0$
- 活载系数 $\gamma_{\text{fl}} = 1.5$

工况	系数计算式	系数
自重	$\gamma_{\text{f}} \times \gamma_{\text{f3}}$	1.265
车道荷载（下部）	$\beta_1 \times \gamma_{\text{f}} \times \gamma_{\text{f3}}$	1.65
车道荷载（上部）	$\beta_2 \times \gamma_{\text{f}} \times \gamma_{\text{f3}}$	1.65
线荷载（下部）	$\beta_1 \times \gamma_{\text{f}} \times \gamma_{\text{f3}}$	1.65
线荷载（下部）	$\beta_2 \times \gamma_{\text{f}} \times \gamma_{\text{f3}}$	1.65

□ 附加系数 $\gamma_{f3} = 1.1$

定义组合

定义组合能够查看多工况下的组合效应。组合数据**组合 1** 将创建在  树形目录。

| 分析
| 基本组合

组合属性对话框将出现。 在荷载组合的包括面板中应该包含所有的5个荷载工况。

- 选择荷载工况**自重**, 按住 **Shift** 键, 往下滚动鼠标滚轮, 然后选择**线荷载(上部)**。
- 点击  按钮将5个工况添加到右边包括栏里。

 **注.** 为了从组合荷载中获得正确的效应值, 荷载组合应该包括每个工况。

设定荷载分项系数

- 在右边包括栏里选择**自重工况**, 在荷载系数内输入系数**1.265**。
- 其他4个荷载工况, 系数都改为**1.65**。
- 点击**网格...** 按钮可检查输入的系数是否正确, 然后点击**确定**返回荷载组合对话框。
- 点击**确定**创建荷载组合数据。

选择荷载工况结果

- 在  树形目录中选择荷载工况**组合1** , 点击鼠标右键, 选择**激活**选项。
- 为了清晰起见, 可以在  树形目录中关闭**几何和属性**层。
- 如果网格层没有打开显示, 在没有特征选择的情况下在图形窗口的空白区域点击鼠标右键, 选择**网格**选项添加云图层到  树形目录。

绘制云图

- 在没有特征选择的情况下在图形窗口的空白区域点击鼠标右键, 选择**云图**选项添加云图层到  树形目录。.

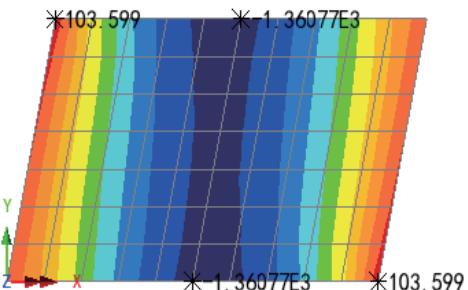
云图的属性对话框将出现。

X方向的弯矩云图

- 选择 力/力矩 - 厚板
- 云图结果分量下拉菜单中选择 MX
- 点击确定按钮显示荷载组合1下的MX弯矩云图。
- 为了能显示网格，可以在  树形目录中拖动网格层移到云图层上面。

标记峰值

- 在没有特征选择的情况下在图形窗口的空白区域点击鼠标右键，选择数值选项添加云图层到  树形目录。

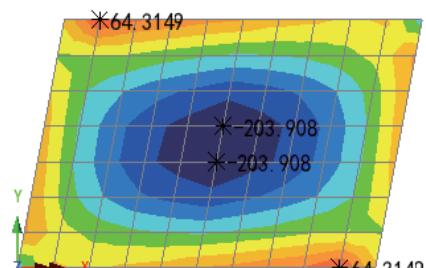


数值的属性对话框将出现。

- 结果项选择 力/力矩 - 厚板
- 分量选择 MX.
- 在同一个对话框，选择数值显示选项卡，确认最大值和最小值选项被选择显示 0.1% 之内的结果。
- 点击确定按钮，显示带峰值标记的云图。

Y方向的弯矩云图

- 在  树形目录中双击云图层。
- 结果项选择力/力矩 - 厚板.
- 分量选择 MY.
- 点击确定按钮显示荷载组合1下的MY弯矩云图。.

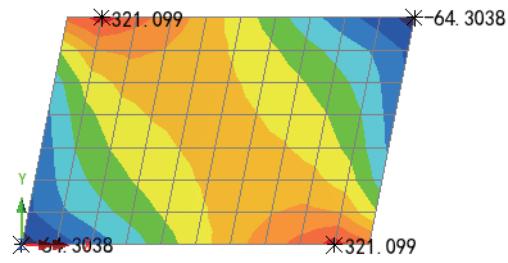


注. 当前数值层显示的还是MX的结果数据。

- 选择是改变数值层结果使之结果显示为当前云图层设定的数值。

XY方向的弯矩云图

- 在 树形目录中双击 云图层。
- 结果项选择 力/力矩 - 厚板。
- 分量选择 **MXY**, 点击 确定按钮。
- 选择是 改变数值层结果使之结果显示为当前云图层设定的数值。

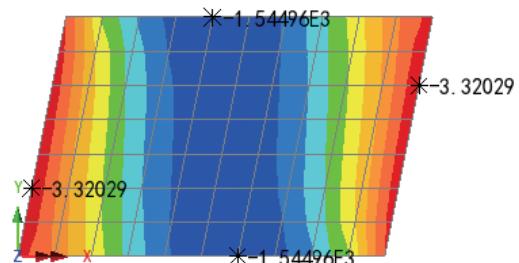
**Wood-Armer**钢筋弯矩

注. 在以下部分，是假定您已经熟悉**Wood-Armer**理论，关于理论方面的解释本例将不再提及。有关**Wood-Armer**理论方面的信息请参考**LUSAS**理论手册。首先，计算板的底部的**Wood-Armer**钢筋弯矩**MX(B)**。

板的底部**X**方向的**Wood-Armer**弯矩

- 在 树形目录双击 云图层。
- 结果项选择 力/力矩 - 厚板
- 分量选择 **MX(B)**，查看板的底部X方向的Wood-Armer弯矩云图，点击确定按钮。
- 选择是 改变数值层结果使之结果显示为当前云图层设定的数值。

从 Wood Armer 结果的云图中可以看到最大的 MX(B) 值是 1545 kNm。该值与板最大容许值(1700 kNm) 比较，确定荷载是否安全。如此可以看出这种情况下板是满足验算评估的。



板的底部Y方向的**Wood-Armer**弯矩

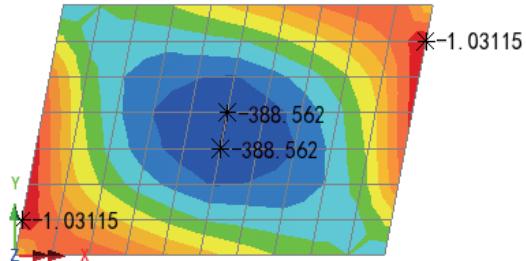
现在来检验板的底部Y方向的Wood-Armer弯矩MY(B)。

- 在  树形目录双击云图层。
- 结果项选择 力/力矩 - 厚板.
- 分量选择 **MY(B)** , 查看板的底部Y方向的Wood-Armer弯矩云图。
- 点击**确定**按钮。
- 选择是改变数值层结果使之结果显示为当前云图层设定的数值。

图形显示最大的MY(B)值为 389 kNm 。该值超过板的容许值 (300 kNm) , 因此该板 Y方向的弯矩验算失败。



注. 通常分析将继续计算需要减少多少活荷载才能使应用弯矩 MY(B) 等于板的容许值 MY*(B)。这个结果将是板的承载能力极限的荷载值。



Wood Armer – 讨论

通常认为Wood Armer方程用于评估板的荷载承受能力时，是安全的且偏于保守的。因此采用基于Wood Armer基本理论的其它方程，可能获得对结构大大的改进。



注. 对于修正方程的详细解释，是超过这个例子的范围，用户可以通过查阅下面的参考书，来发现它的优点：

- Concrete Bridge Design to BS5400.** L.A Clark. 建筑出版社出版. 附录A. 板的设计的方程.
- The Assessment of Reinforced Concrete Slabs.** S.R Denton, C.J Burgoyne. 结构工程. Vol. 74. No. 9. May 7.

概括地，这种方法采用了安全因子的方法，用户输入板的钢筋用量以及钢筋的弯曲角度。因为板潜在的破坏方式是在板平面关于任意轴的弯曲，因此对所有可能的钢筋弯曲角度，这种方法参照结构许用弯矩(MX^* , MY^* , MXY^*)，检查所施加的弯矩(MX , MY , MXY)。

这种方法对于每个节点位置的钢筋翘曲和下垂，返回最小安全因子。



注. 由于施加的混合弯矩场，翘曲和下垂安全因子可能处在同一个位置。

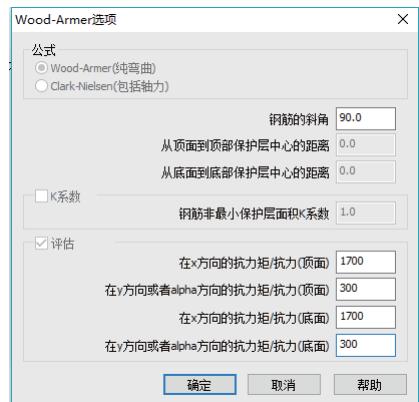
Wood Armer评估

- 在 树形目录中关闭**数值层**。
- 在 树形目录中双击云图层，选择**力/力矩 - 厚板**结果项。
- 分量选择为**MUtil(B)**，选择为板下缘的效用系数云图。
- 点击 **Wood Armer** 按钮。

- 在 Wood Armer 选项对话框确保**钢筋的斜角**是 **90** 到保护层中心的距离为 **0**。

板的正弯矩和负弯矩区的容许弯矩值需要输入：

- 输入在**x**方向的抗力矩/抗力(上面)为 **1700**
- 输入在**Y**方向或者**alpha**方向的抗力矩/抗力(上面)为 **300**
- 输入在**x**方向的抗力矩/抗力(下面)为 **1700**
- 输入在**Y**方向或者**alpha**方向的抗力矩/抗力(下面)为 **300**
- 点击**确定**按钮返回云图对话框。
- 点击**确定**按钮，显示输入的容许值下的安全系数云图。



注. 对于厚板单元，指定钢筋中心到上部或下部边缘的距离是不适用的，它仅用于壳和肋板单元。

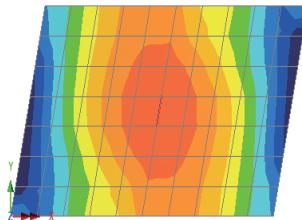
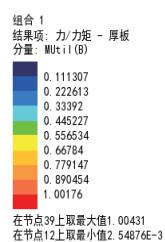


注. Wood Armer 倾斜角是按从X轴向Y轴逆时针方向测量的。

桥面板的Wood-Armer评估



注. 在 Wood Armer 对话框，正弯矩容许值输入为 +ve 正值，负弯矩的容许值输入为 -ve 负值。



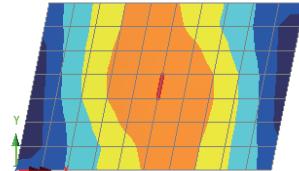
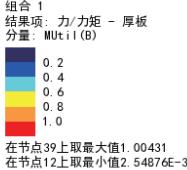
改变云图范围

如果效用系数显示的数值小于 1.0，则认为板的配筋标准是安全的，不需要减少活载的大小。

为了帮助查看板的任何区域是否出现评估失败，云图的范围需要修改。

- 在 树形目录 双击云图层，选择 **云图范围** 选项卡。
- 选择 **间隔为 0.2**，通过数值为 **1**
- 点击 **确定** 按钮完成设定。

0到1的效用系数云图将显示，在板中心的一个小区域出现根据输入的允许值评估失败。



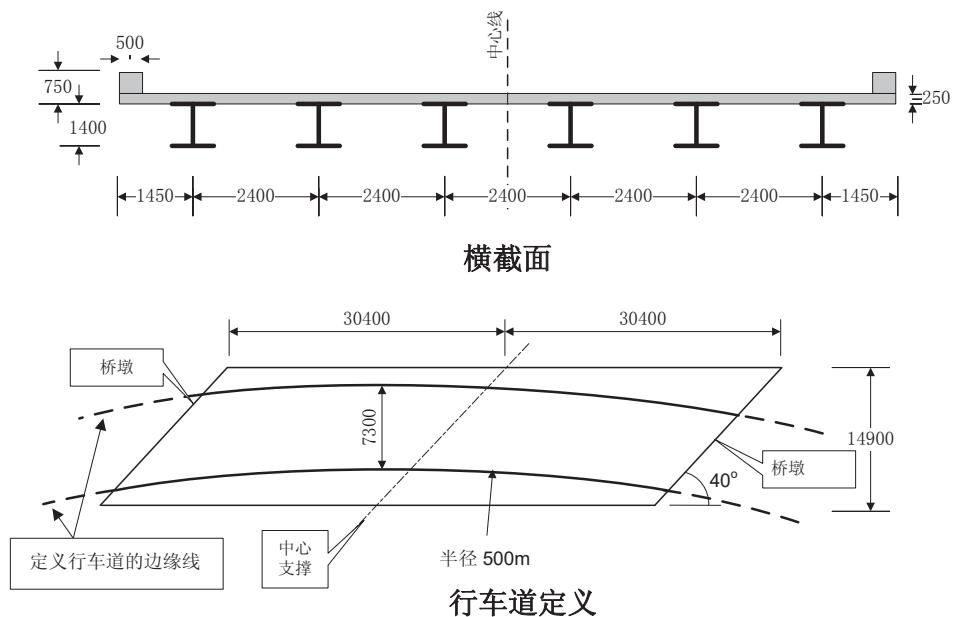
完成此例。

梁格加载优化分析

适用的软件产品:	LUSAS 土木建筑或 LUSAS 桥梁.
需要的选项:	Autoloader.
本例超出教学与培训版的范围	

描述

这一节将演示，如何将车辆荷载优化工具应用到梁格模型中来，结构模型如下图所示：



分析的结构包括钢板梁和梁上的混凝土桥面板。每一斜跨是30.4 m。

栏杆在桥面板浇铸养护之后施工，这多少也会使得边梁和内梁的特性有所不同，但为了简化，当前例子忽略这方面的影响，即假设边梁和内梁的特性都是一样的。假设每跨有6个横梁。

梁格加载优化分析



注。下面列出的复合截面属性忽略了剪力滞效应，比如计入了板的整个宽度。采用短期混凝土弹性模量将复合截面的弹性模量折算成刚材的属性，属性见下表：

截面属性表	面积 m ² (Asz m ²)	I _{yy} m ⁴ (I _{zz} m ⁴)	J m ⁴
边梁/内梁(未开裂)	0.12359	0.03777	0.697E-3
边梁/内梁(开裂)	0.04151	0.01387	5.366E-6
横梁	0.1188	0.5012E-3	0.997E-3
斜梁	0.0684	0.2886E-3	0.575E-3
横隔梁	0.05775	0.029E-3	0.107E-3

采用**BD37/88**中的**HA**完全荷载以及30个单位的**HB**荷载。

全部的建模采用的单位体系是kN, m, t, s, C;

目的

分析需要输出的内容由以下组成：

- 确定选择处的ULS（极限承载力状态）和SLS（运营承载力状态）结果数值

关键词

2D, 梁格, Autoloader, 荷载优化, 荷载显示, 影响面, 基本荷载组合, 智能荷载组合, 包络, 结果打印助手

关联文件



- spaced_beam_geometry.vbs** 完成定义截面属性。
- spaced_beam_modelling.vbs** 完成此例的建模。（不包括应用荷载）

LUSAS 中的VLO

- Autoloader 是 LUSAS 桥梁或者土木模块的一个可选功能，它使得桥梁的加载功能得到了拓展，也较手工控制更容易地实现了最坏工况破坏的检测。Autoloader 生成活载模式，并估计各种组合工况下的最严重活载效应，分析的范围包括某一指定桥面位置的任意内力分量，或者指定基于影响面、影响线的结构。此例采用以下规范：
- 交通荷载分配 Australia AS5100-2: 2004, Canada CAN/CSA-S6-06 (Design), Eurocode EN-1991-2, New Zealand (Transit New Zealand Bridge Manual) 和美国 AASHTO LRFD 第六版 LUSAS Traffic Load Optimisation (LUSAS TLO) 软件在使用。
- 对于其他的的车辆荷载的支持规范， Autoloader Vehicle Load Optimisation 会使用。
- 此例规范参考 BD37/88。在完成此例后，可以再次运行（使用所描述的类似步骤）。
-

建 模

运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令文件>新建来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名为**间隔梁**
- 工作目录设置为**默认**
- 输入标题为**两跨梁格荷载优化分析**
- 选择单位体系为 **kN,m,t,s,C**
- 保留单位**秒**

梁格加载优化分析

- 选择启动模板为**无**
- 用户界面选择**结构**
- 选择垂直轴为**Z.**
- 点击**确定**按钮



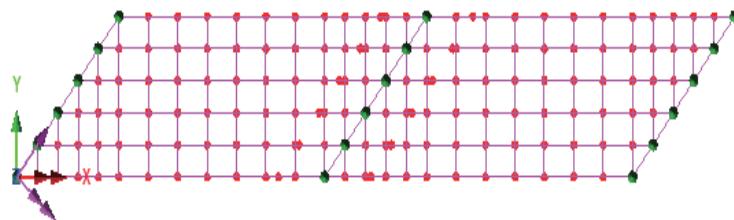
注. 在例子的进程中有关规律的保存模型。使用撤销按钮来修正从最后一次保存的模型到现在的任何错误。

几何特性

梁格几何将使用梁格助手创建。

桥梁
梁格建模向导...

- 选择**设为默认**按钮
- 选择**间隔梁板板甲** 并确保 **开裂断面** 值为 **15%**。 点击 **下一步**
- 梁格选择 **直线** 并在倾斜角中输入 **40**。 点击 **下一步**
- 选择 **正交**, 点击**下一步**
- 输入梁格宽度为 **12** 纵向梁包括边界梁的数目为 **6**。 确保 **均匀间隔** 被使用并点击 **下一步**
- 设置跨数为 **2**
- 对每跨设置跨长为 **30.4** 并设置内部横梁数为 **6**



- 点击 **完成** 以完成梁格建模。

定义几何属性

此例的几何属性已在此例的开始部分的截面属性表中列出，此外为了便于使用，可通过提供的文件导入属性。



打开文件 **spaced_beam_geometry.vbs**，该文件位于 **\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller** 目录下。

分配几何属性

最好是通过 和 树形目录栏中的复制和粘贴功能来分配几何属性。

- 从 树形目录中选择 **Edge Beam/Internal Beams (Uncracked)** 属性数据，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **纵向未开裂部分** 组，然后点击 按钮。

确认是否已分配会显示在下面的文本窗口中。

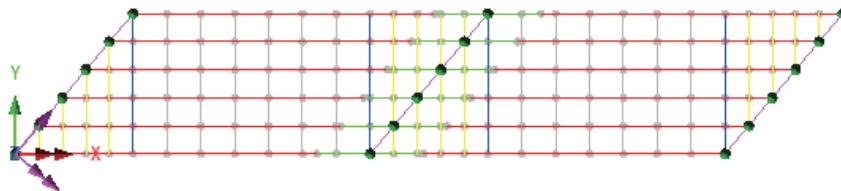
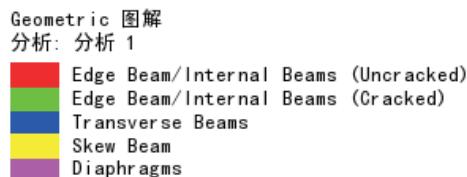
- 从 树形目录中选择 **Edge Beam/Internal Beams (Cracked)** 属性数据，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **纵向裂面** 组，然后点击 按钮。
- 从 树形目录中选择 **Transverse Beams** 属性数据，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **Transverse Intermediate Beams** 组，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **横向中间梁** 组，然后点击 按钮。
- 从 树形目录中选择 **Skew Beams** 属性数据，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **横向斜梁** 组，然后点击 按钮。
- 从 树形目录中选择 **Diaphragms** 属性数据，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **内隔板** 组，然后点击 按钮。
- 在 树形目录中选择 **端隔板** 组，然后点击 按钮。

几何属性分配检查

- 在 树形目录中关闭 **网格** 层的显示。

梁格加载优化分析

- 在 树形目录中双击 **几何** 层，然后从下拉菜单中选择 **设置** 颜色。
- 点击 **设置...** 按钮，然后从属性下拉列表中选择 **Geometric**。



- 选中 **生成图解** 选项后点击 **确定** 按钮返回到几何属性对话框中，然后再次点击 **确定** 来显示由具有关键注释的几何分配的几何颜色。
- 若移除按属性的颜色分配，双击 树形目录中的 **几何**，从颜色下拉列表中选择 **自己的颜色**，然后点击 **确定** 来更新显示。

定义材料



- 从 **Ungraded** 类型的下拉列表中选择材料 **Mild Steel**，然后点击 **确定** 添加材料数据到 树形目录中。
- 选中整个模型 (**Ctrl + A**)，从 树形目录中拖放材料数据 **Iso1 (Mild Steel Ungraded)** 到选择的特征上。



注. 因为提供的几何属性是变换的截面属性 (如之前所述的例子中的描述)。
Mild Steel 属性被分配到完整的模型。

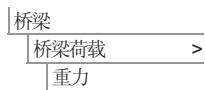
支撑约束

桥面在每个横隔板处竖向被约束，由于没有平面内的自由度，因此没有平面内的约束被提供。梁格向导自动在每个隔板处约束梁格的竖向位移。.



注. 如果平面内影响如刹车制动力被考虑，那么梁格单元应当被3D梁单元替换，相应的属性和支撑应当被分配。

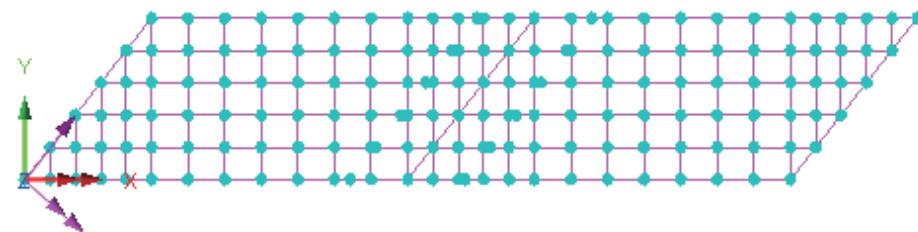
自重



该操作添加 **Gravity -ve Z** 到 树形目录。

- 选择整个模型，从 树形目录中拖放荷载数据 **BFP1 (Gravity -ve Z)** 到选择的特征上，确保 **设置到线** 选项被选择并点击 **确定** 分配至 **工况 1**。

重力荷载将在模型上显示。



- 从 树形目录中展开 **分析 1**，右键 **工况 1** 并选择 **重命名** 选项，改变工况名称为 **自重**

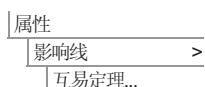
定义影响线属性

为了使用车辆荷载优化工具，将被计算的优化的荷载组合的位置和参数必须被选择，为此，影响线属性将被定义并分配到模型上，LUSAS随后利用Muller-Breslau原则对结构中任何指定的位置计算其影响面，其中网格在每个指定的节点处被自动地“打断”并按要求的方式被强制约束。在每个选择的位置或参量处影响面被生成。

此例中，3个影响面将被定义，通过使用互逆法。

影响线点1

第一个影响线属性将被用于研究左边桥台的反力。



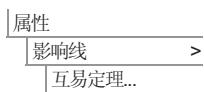
- 选择 **反力** 影响线类型、**竖轴** 影响线方向及 **正向** 位移方向，输入影响线名称为 **反力支承 1** 并点击 **确定**。

影响线属性将被添加到 树形目录。

影响线点2

第二个影响线属性将被用于研究第一跨的跨中弯矩。

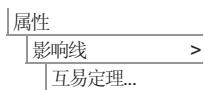
梁格加载优化分析



- 选择 **力矩** 影响线类型、**关于横向** 影响线方向及 **负向** 位移方向 (因为主要关注最大下沉弯矩)。输入影响线属性名称为 **受弯跨度 1** 并点击 **确定**。

影响线点3

第三个影响面属性将用于研究中间桥墩处的挠曲弯矩。



- 注. 利用 树形目录中的 方向定义 项指定纵向和横向方向，在该例子中纵向被定义到整体X方向，横向同样被假定为与纵向正交。

打开/关闭荷载显示



为了清晰显示，在任何时候，任何施加大荷载可通过选择荷载打开或关闭按钮被打开/关闭。

分配影响线属性

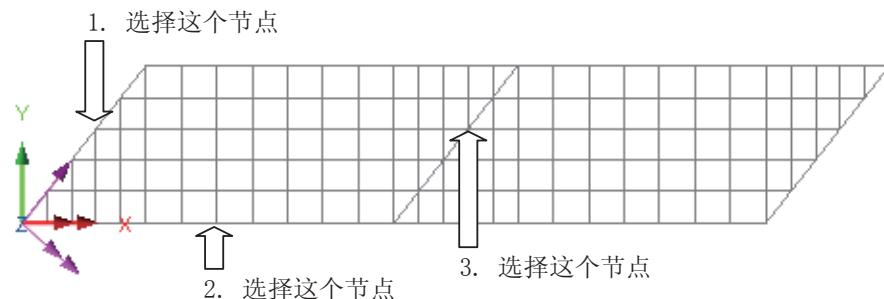
影响线属性可被分配到节点或点上，由梁格向导创建的梁格模型节点一般在模型上的点处，因此，影响线属性可被分配到点上。一般而言，尤其是平板分析，影响线属性最好是分配到节点上。



注意. 影响线属性按需要可被分配到任意数目的节点（或点上），但是只能分配到他们所适用的节点或点上。例如，在下沉的跨1中影响线属性（在负向位移方向定义的）仅可被分配到第一个跨的节点上，这些节点使用了负向的影响线形状。对于那些使用了正的影响线形状的，将使用带有正向位移方向的互逆法影响属性来分配。一般来说，当在感兴趣的节点上使用互逆影响属性时，应该在分配任何影响属性前进行检查。注意，直接法影响属性可以被分配到整个模型而不用考虑节点是在影响形状的正向区域或负向区域。

此例中对于求解速度和显示清晰，每个影响线属性只有一个节点被选择。

- 在 树形目录中关闭 **几何** 层的研究。
- 在 树形目录中打开 **网格** 层的显示。
- 如有需要关闭任何荷载显示。



第一个影响线属性将被用于研究左边桥台中心处的反力。

- 选择图示桥台端的节点。
- 从 树形目录中拖放影响线属性 **反力支承 1** 到选择的特征。



注: 当节点和他的几何相符，他的几何名称会作为影响分配的名称的一部分显示在 树形目录中。

第二个影响线属性将研究跨1的边界跨中弯矩。

- 选择图示跨1的边界跨中节点。
- 从 树形目录中拖放影响线属性 **受弯跨度 1** 到选择的特征。

第三个影响线属性将研究内部支撑中心处的上拱。

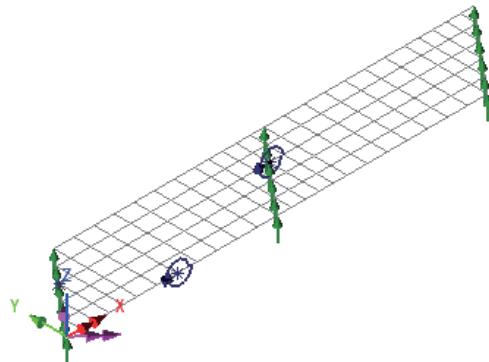
- 选择图示内部支撑处的节点。
- 从 树形目录中拖放影响线属性 **受弯中间支承** 到选择的特征。

显示定义的影响线点

分配到模型上的影响线属性可被显示，为了进行检查，的影响线取向应当是正确的（意味着正确的影响线方向已被定义），模型的等轴视图应当被采用。

 选择等轴视图按钮。

- 确保影响线的显示如图所示。



使用车辆荷载优化工具计算最不利工况的荷载参数

车辆荷载优化器（Autoloader）根据选择的荷载规范对指定的位移和影响自动创建荷载数据。

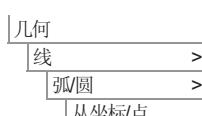
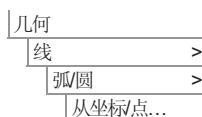
在调用车辆荷载优化向导前，路缘石线应当被定义。这些可以通过车道定义窗口指定路缘石坐标完成，但最好是在模型是哪个定义路缘石线。

 选择主视图按钮返回模型的默认视图。.

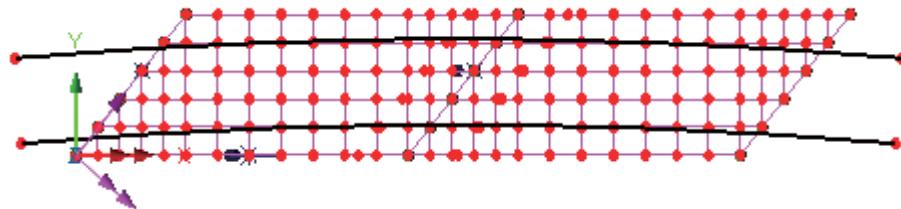
- 在  树形目录中打开 **几何** 层的显示。

定义路缘石线

- 定义第一个点 **(-5, 1)**，第二个点 **(75, 1)**，第三个点 **(35, 20)**，然后选择 **方向** 为第三个点。
- 输入半径为 **500** 并确定 **劣弧** 被选择。
- 点击 **确定** 定义第一条路缘石线。
- 定义第一点 **(-5.584, 8.2766)**，第二点 **(75.584, 8.2766)**。定义第三点 **(35, 20)** 并对第三点设置为 **方向**。
- 输入半径 **507.3** 并确保 **劣弧** 被选择。
- 点击 **确定** 按钮来定义第二条路缘石线。



- 选择第一和第二条路缘石线。(使用 Shift 添加到初始选择)



注. 可以通过偏移下边的路缘线来生成上边的路缘线。选中下边的线，然后几何>线>通过偏移，指定偏移距离等于车道的宽度（7.3m此例中），然后生成新的线从参考位置（或从0,0）。

保存模型

|文件
|保存



在之前失败的分析后重建模型

如果该案例的之前的分析已失败，你需要在运行提供的文件后返回到该处。

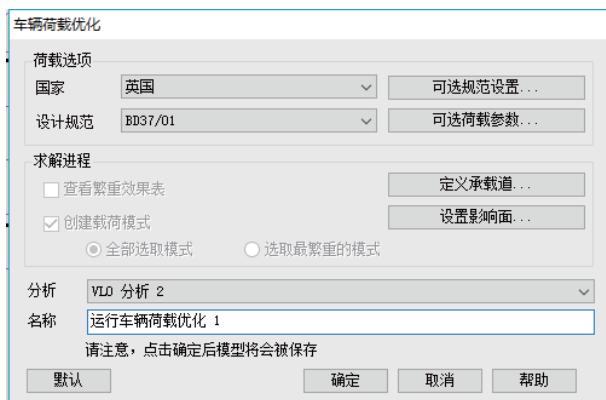
运行车辆荷载优化

- 确保两条路缘石线已被选择，在下一步之前。

路缘石线被选择后，车辆荷载优化可开始。

|桥梁
|车辆荷载优化...

- 选择 默认 按钮来重置任何之前在车辆荷载优化器上运行的设置。
- 从国家下拉列表中选择 **英国**。
- 从设计规范下拉列表中选择 **BD37/01**。
- VLO 分析 2** 将被自动输入 树形目录中的分析项。（注意，通过从下拉列表中选择新建项另一个命名可被输入）。

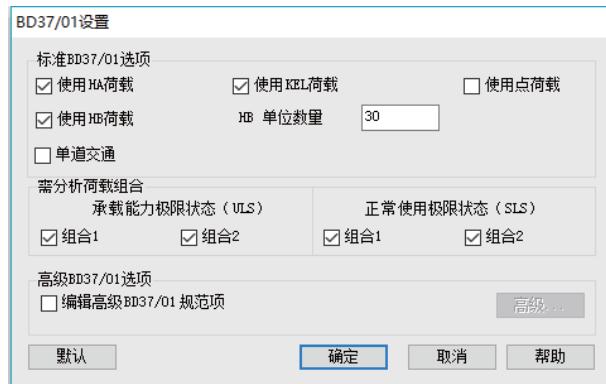


梁格加载优化分析

- 输入 VLO 运行名称为**运行车辆荷载优化 1**
- 选择**可选规范设置**按钮。

BD37/01 可选规范设置将出现。

- 确保选项**使用 HA 荷载, 使用 HB 荷载 及 使用 KEL 荷载**被选中。
- 设置**HB 单位的数目**为**30**
- 取消选定选项**使用点荷载**
- 点击**确定**设置选择的选项并返回到车辆荷载优化的主对话框。
- 选择**可选荷载参数**按钮显示可选荷载参数对话框。
- 确保车辆库被设置为 \<Lusas Installation Folder>\Programs\Scripts\atl\VehicleFiles\autoload.vec
- 从车辆下拉列表中选择**HB**。
- 设置**纵向增量**为**0.25**和**横向增量**为**0.25**
- 确保车行方向设置为**全部**并点击**确定**来设置选项并返回到车辆荷载优化的主对话框。



注。通过选择可选规范设置对话框中的“高级编辑规范选项”并点击高级按钮，一些较少使用的荷载选项可被修改，这同样可用于荷载选项。

对于指定的荷载选项需要指定行车道的位置，该例子中，行车道由选择的路缘石线定义。

- 选择**定义承载道**按钮。
- 选择**从选择确定路缘线位置**选项并点击**应用**来定义行车道并返回主对话框。

最终影响面的应用必须被定义。

- 选择 **设置影响面** 按钮。
- 确保 **包含所有影响面** 被选择。
- 确保每个加载的影响面在表格中被设置为 **正向**，这将命令Autoloader求解每个指定的影响面的最不利正向影响。
- 确保影响面的增量被设置为 **0.25**
- 点击 **确定** 这只影响面数据并返回到主对话框。

优化器参数设置现在完成。

- 点击 **确定** 执行荷载优化。

LUSAS建模器将运行求解器来生成这三个影响面，并运行Autoloader来计算每个影响面的最不利车辆荷载位置，在建模器中的  中生成相应的荷载工况。

运行分析

最后，模型需要对这些临界荷载工况进行求解：

- 点击 **立即求解**  按钮，然后在对话框中确保每个分析被选择并点击 **确定** 按钮执行分析。

如果分析成功...

分析工况结果被添加到  树形目录中。

如果分析失败...

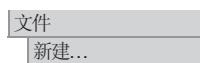
如果分析失败，错误种类信息被写入输出文件中并在文本输出窗口显示。在文本输出窗口中列出的任何错误在重新求解前应当在LUSAS建模器中被纠正。

重建模型

如果因为一些原因您不能纠正模型定义中的错误，提供的文件可帮助您重新创建模型。



spaced_beam_modelling.vbs 完成此例在使用车辆荷载优化器之前的全部模型。

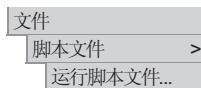


梁格加载优化分析



开始一个新模型文件，如果现有的模型被打开，建模器在打开新文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名 **间隔梁** 并点击 **确定**



为了重建在使用车辆荷载优化器之前的模型，选择文件\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeler 库中的 **spaced_beam_modelling.vbs** 文件。

现在返回到**Vehicle Load Optimisation** 之前的部分。

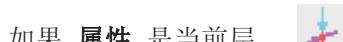
显示结果



分析出现在 **树形目录** 中的VLO Run 1的工况结果。

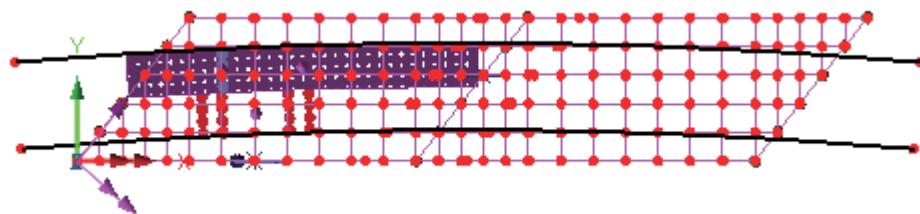
荷载显示

如果要显示当前工况的荷载模式，这可通过激活工况结果完成。



如果 **属性** 是当前层，**荷载打开/关闭按钮** 被按下（意味着“打开”），不同的结果工况的荷载模式被显示：

- 在 **树形目录** 中展开 **VLO 分析** 和 **运行动力学优化 1**，然后右键模型工况 **Bending Span 1 - (Point...)** - **ULS1/Positive (4)** 并选择 **激活** 选项来显示该荷载模式。



影响线点1处的反力

显示反力的图片将被显示。



- 在 **树形目录** 中关闭 **Geometry** 和 **Attributes** 层的显示。



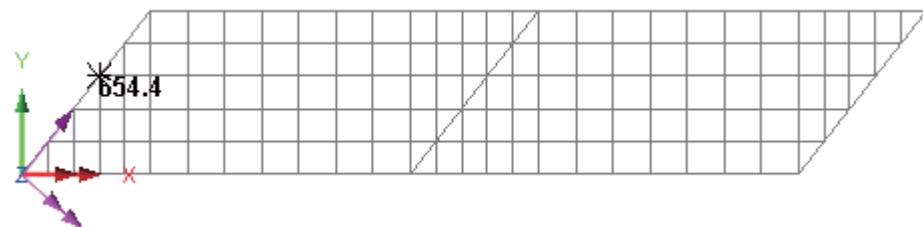
- 在 **树形目录** 中右键结果工况 **Reaction Support 1 - (Point...)** - **ULS1/Positive (2)** 并选择 **Set Active** 选项。

- 没有特征被选择时，在图形的空白处点击鼠标右键，选择 **Values** 选项来添加数值层到  树形目录。

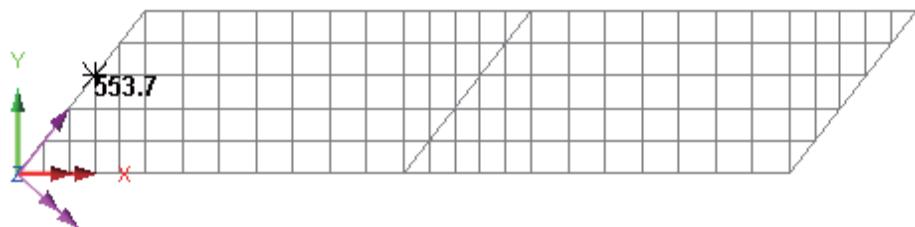
数值属性将被显示。

- 选择 **Reaction** 结果，分量选择 **FZ**
- 选择 **Values Display** 选项卡
- 显示最大值的 **10%**
- 设置 **Number of significant figures** 为 **4**
- 选择 **Choose Font** 按钮
- 选择字体 **Arial** 字形 **Bold** 大小为 **12**
- 点击 **OK** 返回数值属性对话框，再次点击 **OK**。

当前工况 **Reaction Support 1 - (Point...) - ULS1/Positive (2)** 的固定支承处的设计反力（影响面分析前被选择）将被显示。



- 在  树形目录，右键 **Reaction Support 1- (Point...) - ULS2/Positive (8)** 工况并选择 **Set Active** 选项来显示该工况下的反力值。



梁格加载优化分析

- 轮流选择剩下的Reaction Support 1结果工况，选择**Set Active** 来显示其它相关的SLS反力值。如下：

位置(组名)	分量	ULS1 (LC:2)	ULS2 (LC:8)	ULS3 (LC:14)	ULS4 (LC:20)
Reaction Support 1 (横隔板端)	竖向反力 (FZ)	654.4	553.7	553.7	503.4

影响线点2处弯矩

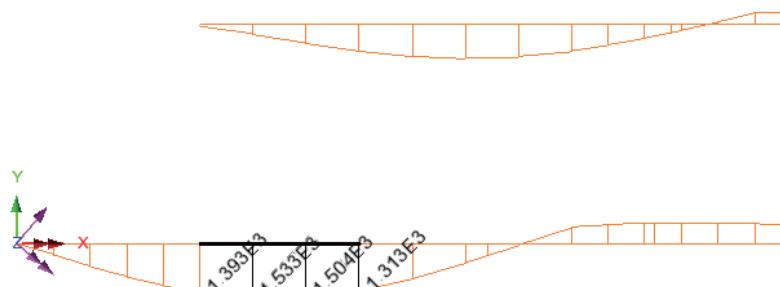
为了查看边界梁组的弯矩，组工具将被使用。

- 在 树形目录中右键**Edge Beams** 组并选择 **Set as Only Visible** 选项。
- 在 树形目录中关闭 **Values** 层的显示。
- 在 树形目录中，右键**Bending Span 1 - (Point...) - ULS1/Positive (4)** 工况并选择 **Set Active** 选项。
- 添加 **Diagrams** 层到 树形目录
- 选择 **Force/Moment – Thick Grillage** 结果，分量选择 **My**
- 选择 **Diagram Display** 选项卡
- 选择 **Label values** 选项， **Label only if selected** 选项， **Orientate flat to screen/page** 选项和 **Window summary** 选项，取消选择 **Peaks Only** 选项， 设置字体大小为 **20**，倾斜角度为 **45** 及有效数字位数为 **4**
- 点击 **OK** 完成。

窗口摘要显示最大值和最小值。

- 使用放大按钮放大左边的较低梁的端部。
- 绕着关注的梁拖拉一个框来显示梁上的弯矩值。

Scale: 1: 275.156
 Zoom: 91.3715
 Eye: (0.0, 0.0, 1.0)
 Linear/dynamic analysis
 Analysis: VLO Analysis 2
 Loadcase: 4:Bending span 1 - Point 433 - ULS1/Positive (4)
 Results file: spaced_beam-VLO Analysis 2.mys
 Maximum displacement 0.0172527 at node 8
 Deformation exaggeration: 95.6913
 Diagram entity: Force/Moment - Thick Grillage
 Diagram component: My (Units: kN.m)
 Diagram maximum 581.796 at Gauss point 1 of element 18
 Diagram minimum -1.53268E3 at Gauss point 1 of element 7
 Diagram scale: 1: 6.52451E-3



注. 概括信息（如上图所示），可以通过勾选窗口概要添加。这个内容在 树形目录中。

通过改变激活的荷载工况，变量的设计结果表将生成。

位置(组名)	分量	ULS1 (LC:4)	ULS2 (LC:10)	ULS3 (LC:16)	ULS4 (LC:22)
较低的边界梁 (边界梁)	弯矩 (My)	-1533	-1297	-1297	-1179



注. 通过在 **Diagram Display** 选项卡中选择 **Peaks Only**，标签可被限制仅在选择的最大或最小值处。



注. 如果数值层被用于研究梁格中点处的弯矩值，必须确保一个节点上聚集的任意数目单元的不平均值被显示而不是平均值。如果这样，端部收缩设置将允许不同的值单独被显示。

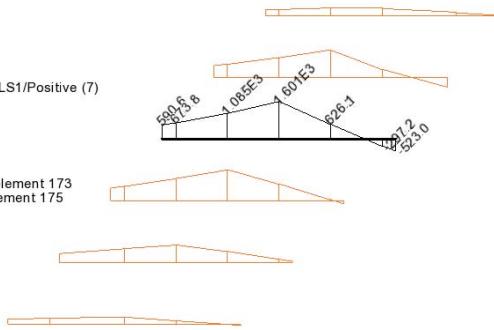
影响线点3的弯矩

- 在 树形目录中右键**Longitudinal Cracked Section** 组并选择 **Set as Only Visible** 选项。
- 在 树形目录，右键 **Bending Internal Support - (x,y) - ULS1/Positive (7)** 工况并选择 **Set Active** 选项。
- 绕着关注的梁拖拉一个框来显示梁上的弯矩值。

```

Scale: 1: 275.156
Zoom: 188.697
Eye: (0, 0, 0, 0, 1.0)
Linear/dynamic analysis
Analysis: VLO Analysis 2
Loadcase: 7:Bending internal support - Point 29 - ULS1/Positive (7)
Results file: spaced_beam-VLO Analysis 2.mys
Maximum displacement 9.39604E-3 at node 98
Deformation exaggeration: 175.706
Diagram entity: Force/Moment - Thick Grillage
Diagram component: My (Units: kN.m)
Diagram maximum 1.60122E3 at Gauss point 1 of element 173
Diagram minimum -522.973 at Gauss point 11 of element 175
Diagram scale: 1: 6.24524E-3

```



通过改变激活的荷载工况，支撑上纵向梁剩下的ULS 和 SLS 设计值可被生成。

位置(组名)	分量	ULS1 (LC:7)	ULS2 (LC:13)	ULS3 (LC:19)	ULS4 (LC:25)
较低的边界梁 (边界梁)	弯矩 (My)	1601	1355	1355	1232

此例完成。

额外注释

在梁格法建模时，既可以使用互逆法也可以使用直接法。

对于互逆法，影响类型可以是剪切力，反力，弯矩或者位移。对于每个影响线的正负方向需要被指定。

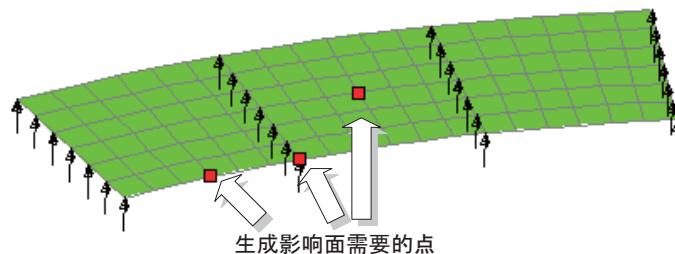
对于直接法，影响类型可以是任何指定的类型（例如反力，力/力矩，或者应力），任意影响方向（如轴向，结构路径，或者材料方向）或者任意的分量（如My）

桥面板荷载优化

软件产品:	LUSAS 桥梁
产品选项:	LUSAS车辆荷载优化（TLO）
本例超出教学与培训版的范围	

描述

此例运用LUSAS TLO中的欧洲规范对一座三跨混凝土弯桥的桥面板来优化线性静力分析。



结构采用厚板单元模拟，此桥内径75米，外径86米，板厚0.7米，板宽11米，由两边各0.5米的边缘带和10米的车道组成。桥梁荷载优化工具用来计算3个点的活载影响面。

单位采用kN,m,t,s,C。



注. LUSAS TLO工具是LUSAS桥梁版本可选的一个选项，它扩展了交通荷载的装载能力，能够根据规范自动产生最不利荷载效应，比用手工方法定义更为简单快捷。TLO选项能够在桥面板或结构的某一位置的根据影响面和影响线，根据给定的参数，模拟和判断活荷载效应的最不利荷载组合。包含一部分欧洲规范，此例使用英国规范的EN1991-2规范所给的参数，用英国和瑞士规范进行对比。

建模目标

建模的操作内容由以下组成：

- 使用扩展功能（扫略）由线宽展到曲面；

桥面板荷载优化

- 用厚板单元对面进行网格划分（规则网格）；
- 板厚度的定义和分配；
- 定义和分配材料特性；
- 定义和分配轴承支座；
- 定义和分配恒载；
- 定义能够计算最不利荷载的3个点的影响面
 - 1、 第一跨内曲线跨中挠度；
 - 2、 中跨中心节点的挠度；
 - 3、 内曲线第一跨支点的反力；
- 用LUSAS TLO计算此3个影响面的最不利活荷载效应

关键字

2D, 板, 建模, BRO, 单元轴, 影响面, TLO, 荷载优化, 荷载组合, 弯矩, 反力, 变换结果, 峰值

关联文件



- deck_modelling.vbs** 执行板的建模。

LUSAS 中的VLO

- Autoloader 是 LUSAS 桥梁或者土木模块的一个可选功能，它使得桥梁的加载功能得到了拓展，也较手工控制更容易地实现了最坏工况破坏的检测。Autoloader 生成活载模式，并估计各种组合工况下的最严重活载效应，分析的范围包括某一指定桥面位置的任意内力分量，或者指定基于影响面、影响线的结构。此例采用以下规范：
- 交通荷载分配 Australia AS5100-2: 2004, Canada CAN/CSA-S6-06 (Design), Eurocode EN-1991-2, New Zealand (Transit New Zealand Bridge Manual) 和美国 AASHTO LRFD 第六版 LUSAS Traffic Load Optimisation (LUSAS TLO) 软件在使用。
- 对于其他的车辆荷载的支持规范，Autoloader Vehicle Load Optimisation 会使用。
- 此例中桥面板规范参考 EN1991-2 推荐值。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行**LUSAS** 建模器”。



注：此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令文件>新建来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名板



注：如果要使用Autoloader，文件名的长度要小于等于8个字符。

- 输入标题名使用TL0进行板的分析
- 工作目录设置为默认
- 选择单位体系为kN, m, t, s, C
- 确保时间单位为 秒
- 选择启动模板为标准
- 选择结构用户界面
- 选择垂直轴为Z
- 点击确定键

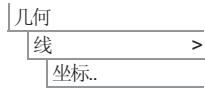


注：规律性的保存模型。当一个错误发生且很难修正时，可以将之前保存的模型重新加载。

桥面板荷载优化

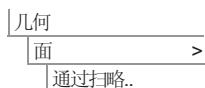
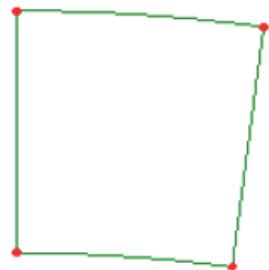
几何尺寸

在此例，由于3跨是等跨的，所以建模的时候先建立一跨的模型（包括几何特性、材料、支撑等），然后通过复制的功能复制其他两跨。



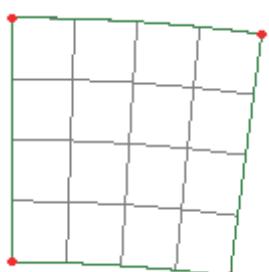
 输入坐标 **(0, 75)** 和 **(0, 86)**

- 点击确定，完成
- 选择刚画出的直线。



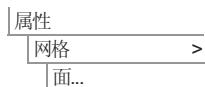
 选择旋转选项，输入角度为**-7.5**，绕**Z轴**旋转，中心坐标为 **(0, 0)**

- 点击确定，扩展线成面

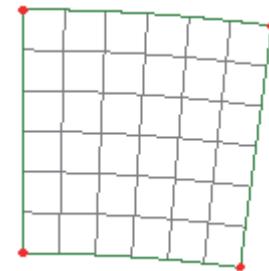


网格划分

这个分析将仅考虑平面外弯曲效应，因此非平面内的行为的厚板单元将被使用。



- 单元类型选择**厚板**，**四边形**，**线性**，保持其余为默认设置。
- 输入数据名为**厚板**，点击**确定**添加。



- 选中全部模型（用**Ctrl+A**组合键），然后在树形工作菜单的**属性**菜单中把**厚板**数据拖拽到图形窗口。

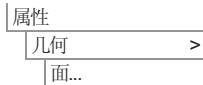
默认线网格划分为每条线4个划分。这稍微有点粗糙，因此接下来将改变默认的网格划分。



- 选择**划分网格**项，把默认的网格划分改为**6**，点击**确定**

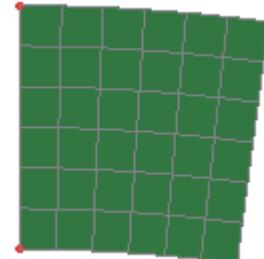
得到如右图所示新的网格划分。

几何属性



- 输入厚度为**0.7**。

板没有偏心，所以在偏心距输入0或保留空白都可以。

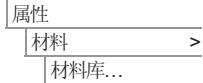


- 输入数据名板的厚度，点击确定。
- 选中全部模型（用**Ctrl+A**组合键），然后在树形工作菜单的**属性**菜单中把板的厚度数据拖拽到图形窗口。

几何属性默认是可见的。

- 重新排序层，使**属性**层在顶部，**网格**层在中间，**几何**层在底部。

材料特征

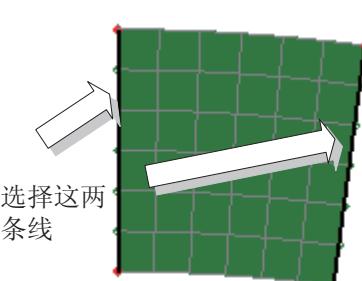


- 从下拉菜单中选择材料为**Concrete**，选择**Ungraded**，单位为**kN,m,t,s,C**，点击**OK**。
- 选中全部模型（用**Ctrl+A**组合键），然后在树形工作菜单的**属性**菜单中把**Concrete Ungraded**数据拖拽到图形窗口，出现对话框，选择**设置到面**，点击**确定**。

支承

此例，板是简单的支撑，选择的是Z向约束的支撑，树形目录**支撑**中支撑数据名**Fixed in Z**将被使用。

- 如右图所示选择2条线。
- 在树形目录**支撑**属性菜单中把支撑数据**Fixed in Z**拖拽到图形窗口。
- 出现对话框，确定选择**设置到线、所有工况**，点击**确定**。



支撑情况将在模型上显示。

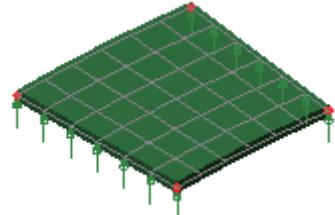
为了检查支撑的方向和位置：

桥面板荷载优化



使用该按钮，旋转模型。.

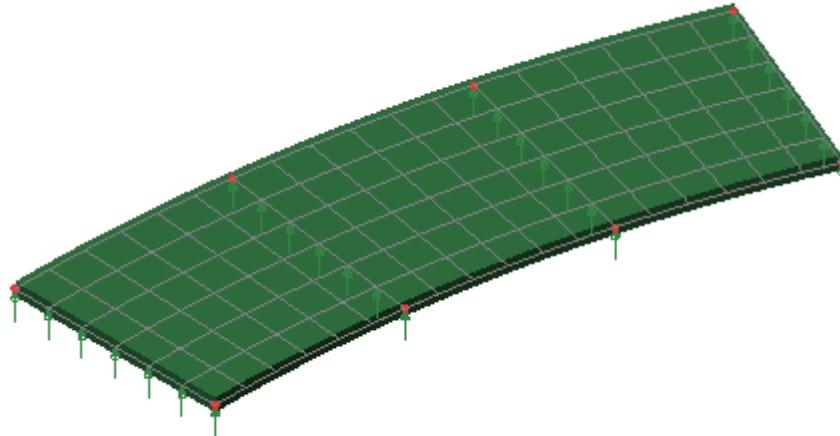
- 为了完成其他2跨的建模，用Ctrl+A选中全部的模型。



选择旋转选项，输入角度为-7.5，绕Z轴旋转，中心坐标为(0, 0)。

- 输入复制份数为2，点击确定。

整个3跨模型将被创建完毕，如下图：

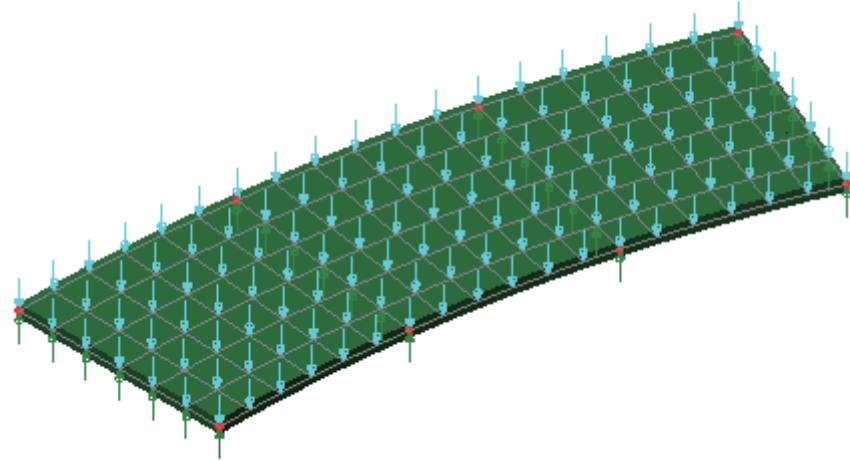


注. 在可视化窗口中，右键菜单提供了许多常用的任务选项。当选中模型的几何模型，点击右键，右键菜单将会显示，上面包括复制，删除，移动和扫略。

自重

添加Gravity -ve Z到树形目录中

- 选中全部模型（用Ctrl+A组合键），然后在树形目录中把Gravity -ve Z数据拖拽到图形窗口，出现对话框，确定已选择分配到面、工况1，点击确定。



重力荷载将在模型上显示。

- 使用鼠标右键，从树形目录中选择工况1，选择重命名选项。改变工况名为自重。

定义局部坐标系

模型为一个弯板，创建一个局部坐标系可协助定义局部方向

- 选择柱坐标选项，确定沿着Z轴旋转，输入数据名关于Z轴，点确定
使用这个局部坐标系：

- 在纵向区域，设置局部坐标系为关于Z轴、Theta，点确定。

影响属性

为了使用车辆荷载优化器工具，优化荷载组合的位置应该被计算，用于计算的参数类型应该被选择。为了完成这些定义，影响线属性应该被定义，并被设置到模型上。然后，LUSAS使用Muller-Breslau 法则，计算任意指定位置的影响面。在指定的位置的网格将自动地被破坏和约束，每个指定位置的影响面将被生成。

为了更简单地选择需要的节点和单元来定义影响线，几何和荷载显示将被移除。

 选择该按钮，关闭几何视图。

桥面板荷载优化



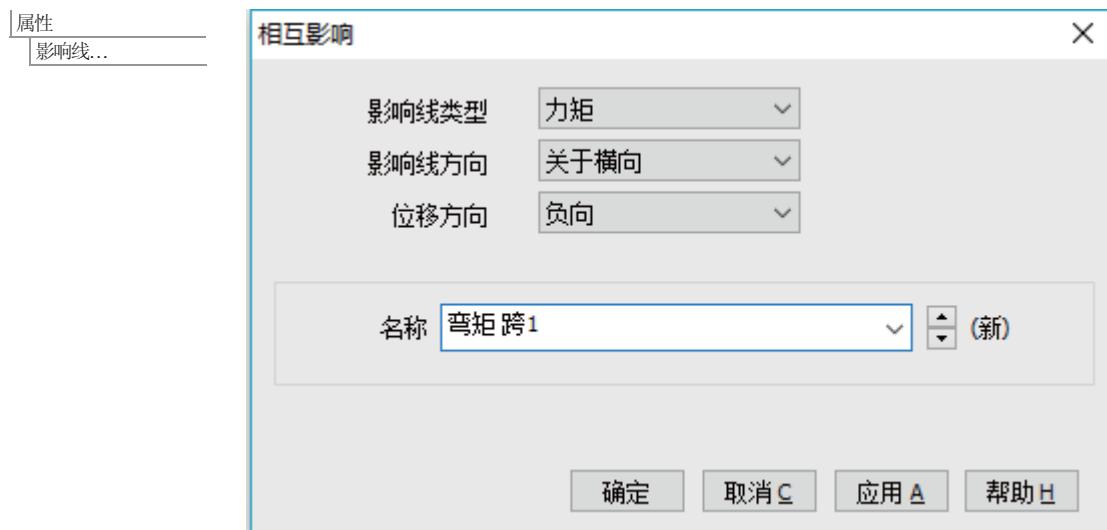
选择该按钮，关闭荷载视图。

- 从树形目录中关闭几何层

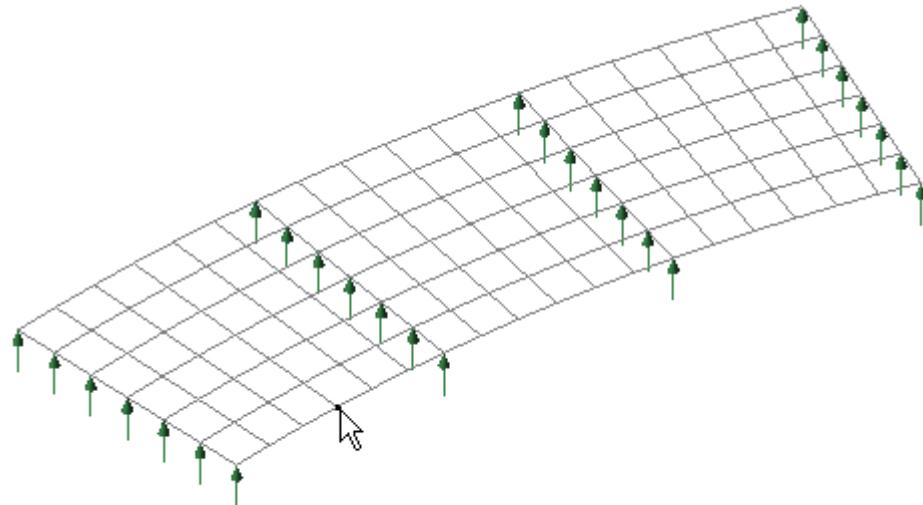
对于此例，三个影响面将被定义。

定义影响线—边跨跨中弯矩

第一个影响线属性被用于研究第一跨跨中边缘弯矩



- 选择影响线类型为**力矩**，方向为**关于横向**，位移方向为**负向**
- 输入属性名为**弯矩 跨1**，点击**确定**



- 选择第一跨边上跨中的点
- 拖拉 弯矩 到选中的节点上

这将添加影响线设置到 树形目录 中

注. 影响线属性可以被设置到模型的多个节点上。因此，对于本例，弯矩 跨1 影响线属性可以被设置到第一跨的所有节点上。一般来说，当在感兴趣的节点上使用互逆影响属性时，应该在分配任何影响属性前进行检查。注意，直接法影响属性可以被分配到整个模型而不用考虑节点是在影响形状的正向区域或负向区域。

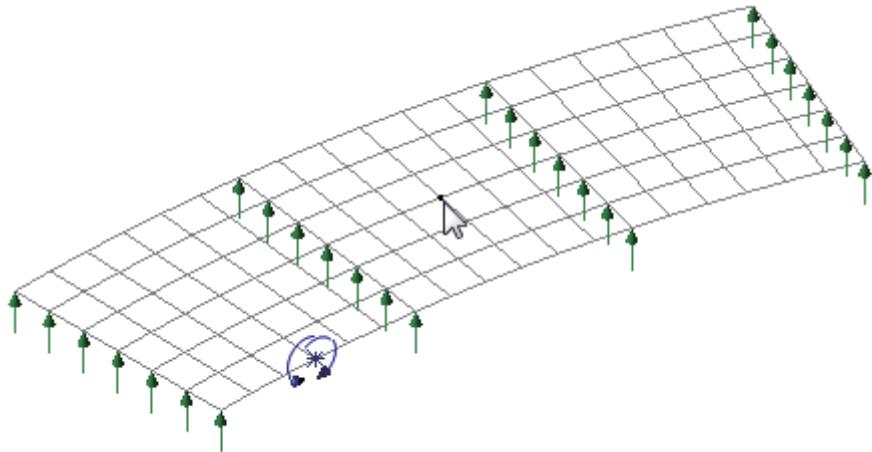
然而，对于这个例子，为了方便和简洁，一个属性仅设置到一个节点上。

定义影响面—跨中弯矩 跨2

第二个影响面属性将用于研究第二跨桥面板中间的跨中弯矩。

属性	
影响线..	

- 选择影响线类型为力矩，方向为关于横向，位移方向为负向。



- 定义名称为**弯矩 跨2** 点击 **确定**
- 选择第二跨跨中节点
- 拖拉**弯矩 跨2** 到选中的点上

这将添加影响线设置到树形目录中



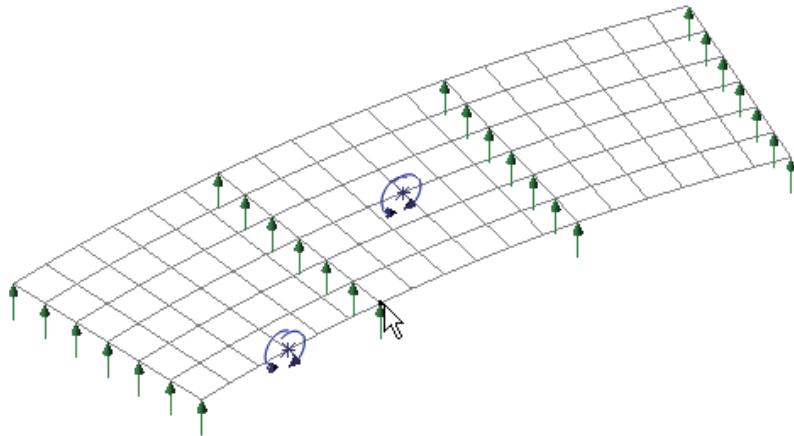
注.对于此例来说，赋予一个和每一跨和支承有关的影响属性名，能够帮助更加简单的定位影响结果。

定义影响面—最大反力

第三个影响线属性将用于研究第二个支承内部边界的最大反力

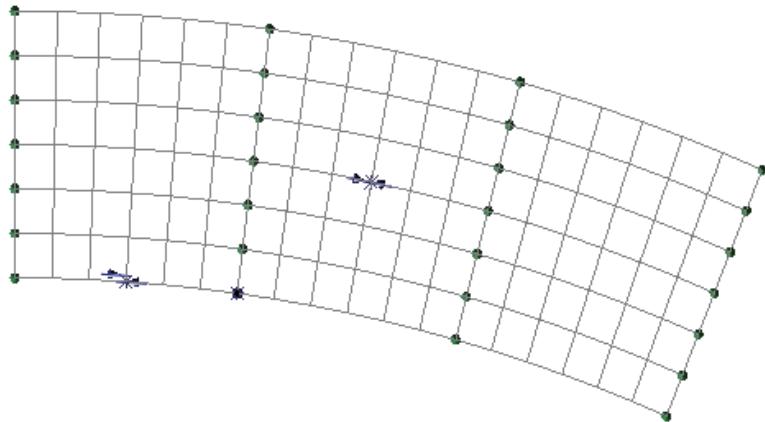
选择影响线类型为**反力**，方向为**竖轴**，位移方向为**正**

属性
影响线...



- 输入影响线属性名为**反力支承2**, 点击**确定**
- 选择图示第二个支承边缘的节点
- 从**树形目录** 中, 选中影响线属性**反力支承2**, 拖放到选择节点上.

查看定义的影响线



当影响点属性被设置后, 可以在模型中查看它们。为了检查影响点属性的方向是否正确, 选择模型的平面视图

 选择返回键, 返回模型至平面视图

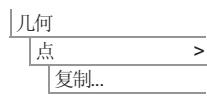
桥面板荷载优化

- 确保影响点的方向如图所示

定义沿石线

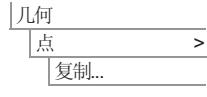
沿石线用于定义承受荷载的车道。

- 打开树形目录中的几何层
- 选择板左侧底部的点



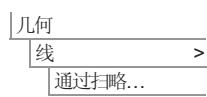
 输入Y方向距离0.5

- 选择刚建的点

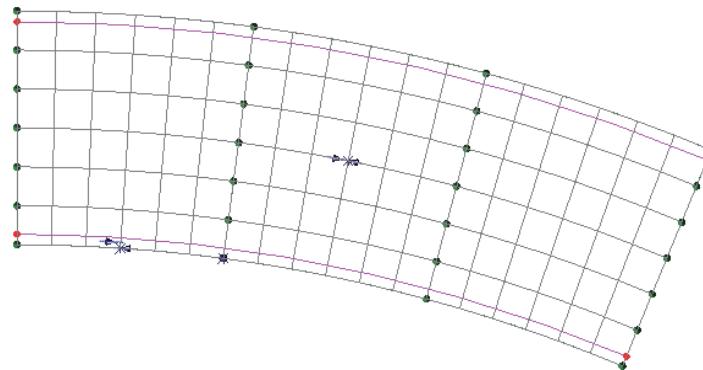


 输入Y方向距离10

- 选择刚建的两个点



 选择旋转项，输入角度-22.5，以(0.0)为基点绕着Z轴旋转



- 点确定扫略这两点成两条曲线，即为沿石线。

保存模型



 保存模型

完成了对模型影响分析的准备。



注.定义影响线属性名时加上每个跨和支承(而不仅仅称作“弯矩”或“反力”), 这将方便在树形目录中辨认影响线结果。

重建模型

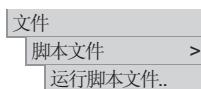
如果您不可能纠正错误, 提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。



□ deck_modelling.vbs 执行例子建模。

□ 开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开, 建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名板



- 选择目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 下文件 deck_modelling.vbs。

运行相互影响分析

如果在生成最优化荷载模型前需要显示影响面来确认他们是否正确, 这可以通过可选的对相互影响分析进行分离求解通过另一个分析。

- 点击立刻求解 按钮取消选择 分析 1 选项使之仅仅勾选 相互影响分析。点击确定 按钮。
- 求解完成后, 树形目录下会包含有一个结果文件对于每一个影响面。

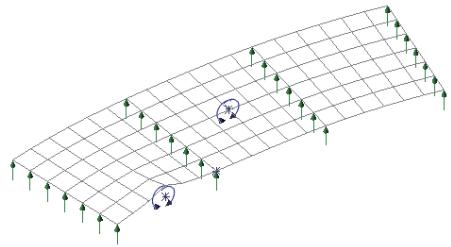
显示影响面

旋转模型到等角视图。

- 从 树形目录中右键相互影响分析结果工况 弯矩 跨1 然后选择 激活 选项。
- 右键模型视窗, 添加影响形式到 树形目录下。
- 如果已经显示, 关闭显示网格和几何图层
- 在 目录中双击属性, 点击 支承 标签, 然后选择 全部 按钮。勾选 自结果文件 然后点击确定。

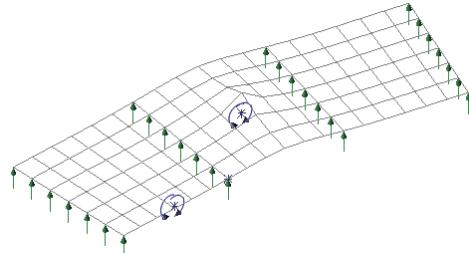
桥面板荷载优化

弯矩 跨1 (弯矩) 影响面



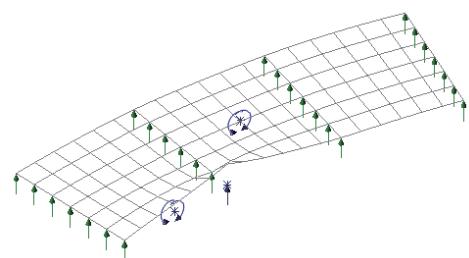
- 从**树形目录**中右键相互影响分析结果工况 **弯矩 跨2** 然后选择 **激活** 选项

弯矩 跨2 (弯矩) 影响面



- 从**树形目录**中右键相互影响分析结果工况 **弯矩 跨2** 然后选择 **激活** 选项

反力支承(反力)2



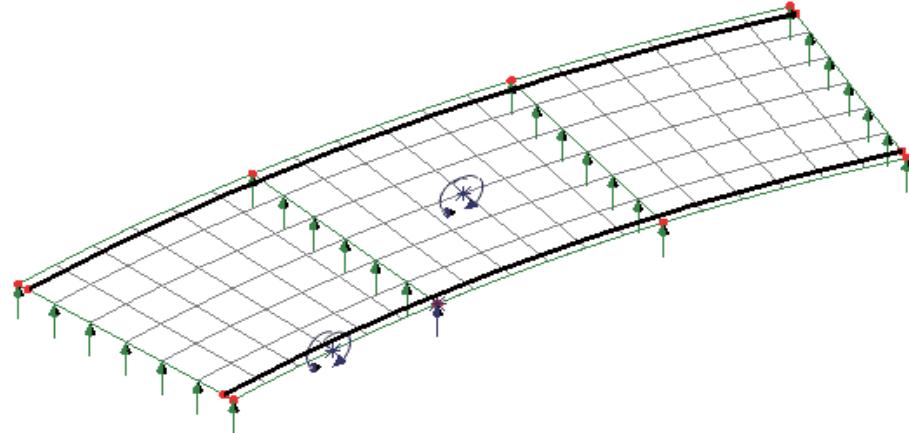
- 检查完所有影响形式后，关闭**影响形式**图层，然后返回显示**网格**和**几何**图层。

用车辆荷载优化(**LUSAS VLO**)工具生成最不利荷载模式

LUSAS VLO根据选择的荷载规范，对指定的位置自动地生成荷载数据项。本例用的是EN1991-2参数，其余EN1991-2规范条款可选。根据其它规范生成的结果见本例最后。

选择沿石线

在运行车辆荷载优化工具VLO之前必须先选择沿石位置

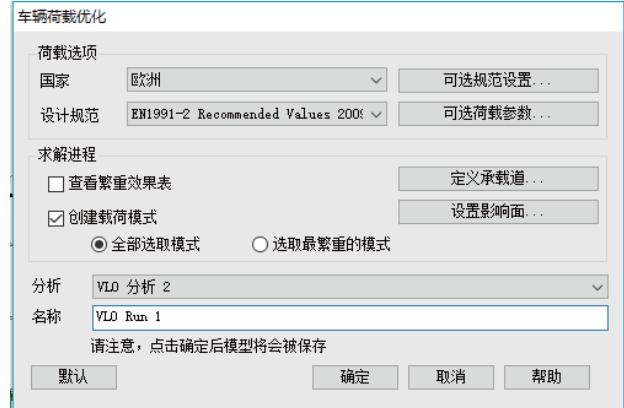


- 选择代表沿石线的两条曲线

设置车辆荷载优化参数

桥梁
车辆荷载优化...

- 点击**默认**按钮在详细定义参数前将所有参数复原为默认状态。
- 从国家下拉列表中选择**欧洲**。
- 从设计规范下拉表中选择**EN1991-2 Recommended Values 2009**。
- 确保没有选择**查看繁重效果表**
- 选择**创建载荷模式** 并选择**全部选取模式**
- 在**分析**选项中, **VLO 分析2** 将被自动的选择(注其他的分析名称可在下拉框中选择)
- 输入结果文件名称为 **VLO Run 1**



桥面板荷载优化

浏览可选规范设置



- 选择 **可选规范设置** 按钮，设计规范相关的可选的荷载参数对话框将出现。

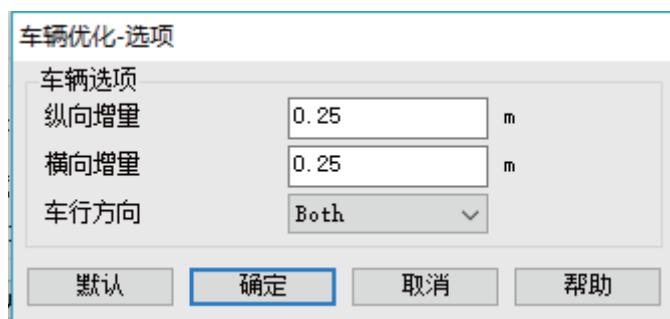
该对话框中可指定任何需要的代表值和加载包含组，特殊的车辆类型可被指定，高级的设置可被定义，该例子中没有改变要求。

注意单个指定车辆(Sv1800200low)作为默认被指定在这些建议值中，这是最接近实际桥梁设计中车辆设计的选型。

- 点击 **确定** 按钮接受默认值并返回VLO主界面

浏览可选荷载参数

- 在VLO主界面上选择 **可选荷载参数** 按钮



- 在该可选对话框中确保 纵向增量 被设置为 **0.25**, 横向增量 被设为 **0.25** 且行车方向被设置为 **Both**。
- 点击 **确定** 返回到VLO主界面。

定义承载道

- 在主要VLO界面, 选择 **定义承载道...** 按钮。

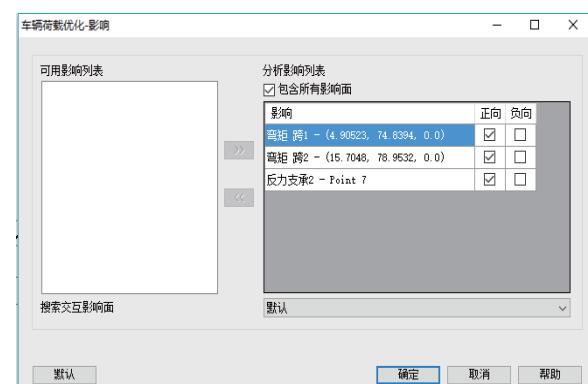
因为路缘石线已被选择, 行车道形状和角度已知。

- 点击 **应用** 返回到主VLO界面。



设置影响面

- 在VLO主界面选择 **设置影响面** 按钮。
- 确保 **包含所有影响面** 选项被选择
- 确保 **加载的影响面** 是正向

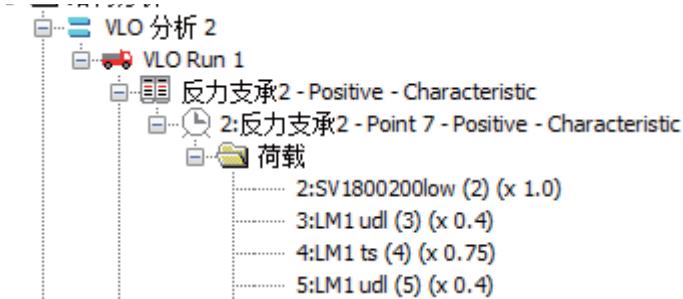


注: 荷载优化的定义已经完成, 但在最终点击 **确定** 按钮 (将开始运行荷载优化分析) 前应当查看影响面。

- 点击 **确定** 返回到VLO主界面。
- 点击**确定**按钮运行车辆荷载最优化分析。+

这个最优化分析只需要在现代电脑上花费几秒钟就可完成, 挡车工完成后, 特征, 组合和频率结果表格和结果荷载工况和荷载文件夹将会在 内显示对于每一个影响如下图所示。

桥面板荷载优化



注：如果“创建荷载模式”没有在VLO主窗口中被选择，最烦杂的荷载影响会被分别创建对于选中的VLO结果表格通过使用“创建荷载”。

所以，VLO run包括荷载安排而不是结果。虽然荷载模式可以被看到，结果只有在VLO分析求解后才能获得。

查看荷载定义

- 在 树形目录中关闭 **影响形状** 层的显示，关闭**网格**层。
- 在 树形目录中关闭 **几何** 层的显示。

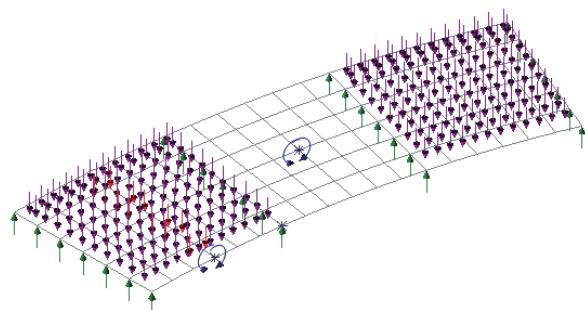
选择荷载打开/关闭按钮来 **打开** 荷载显示

选择支承打开/关闭按钮来 **打开** 支承的显示

每个工况的荷载定义显示如下：

查看跨1边界中点的典型荷载

- 在 树形目录中，右键荷载工况 **弯矩 跨1 - (4.90523, 74.8394, 0.0) - Positive - Characteristic** 并点击 **激活** 选项。



交通荷载位置将被显示。

这里可以看到组1a的控制区
域，负荷曲线图由LM1的串

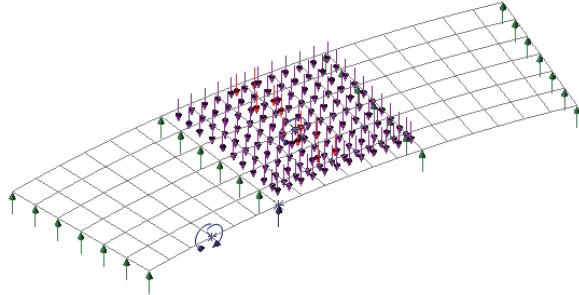
级系统和LM1 udl 修补程序组成。10m的道路包括了3条3m宽的车道。根据 EN1991-2: 2003 表4.2和4.2.4(4)条的规定，车道1在最重的串联和udl 荷载下，与桥面板一边的影响定义相邻。不考虑位置的影响，车道2和车道3按顺序影

响。剩余的1m宽出现在桥面板的远端。荷载只加载在跨1 和跨3上(跨2 不属于不利面积的部分)

查看跨2跨中弯矩的典型荷载

- 在 树形目录中右键工况 弯矩 跨2 - (15.7048, 78.9532, 0.0) - Positive - Characteristic 并点击 激活 选项。

交通荷载位置将被显示。



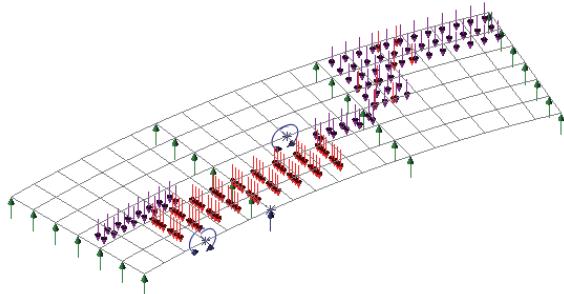
同样的，这里可以看到组1a的控制区域，负荷曲线图由LM1的串级系统和LM1 udl

修补程序组成。车道1在最重的串联和udl 荷载下，与桥面板中间的影响定义相邻。车道2和车道3分别位于 车道1的两边。剩余的1m宽出现在桥面板的相反边(与前一个工况比较)。这里说明了(根据EN1991-2: 2003规范的4.2.4(2)条的规定)各车道的排列和位置。荷载只加载在跨2上(跨1 和跨3 不属于不利面积的部分)。

查看支撑2处反力的典型荷载

- 在 树形目录中右键工况反力支承2 - Point 7 - Positive - Characteristic 并点击 激活 选项。

交通荷载位置将被显示。



在本例的最后，给出了内部支撑的最大反力。组5 的控制区域和负荷曲线是由 LM3 和相关的 LM1 的串联和 udl 修补程序组成。SV1800/200 与影响定义线相邻，靠近跨1和跨2的边缘。这部分区域可以考虑程车道1(根据EN1991-2: 2003 附录A A.3条规定)。车道2和车道3在桥面板的远端，且荷载只加载在不利部分。这里不利部分发生在跨3 上。剩余的1m宽位于车道1和车道3之间。说明了另一种车道的排列和位置过去经常产生最繁重的交通行车负担。

桥面板荷载优化

运行VLO分析

仅仅需要进行VLO分析来产生最优化荷载安排的结果对于每个分配的影响。

- 点击 **立刻求解** 

立刻求解对话框跳出，显示VLO分析需要被求解。

- 分析 1(自重分析)还不需要被求解，所以取消选择
- 点击**确定**开始VLO分析求解。

查看荷载组合

车辆组合的结果和等效均布荷载由VLO工具自动创建。LUSAS TLO 生成的荷载荷载组合包括车辆和车道荷载当没有自重。基本组合包含自重因此必须被创建。



组合属性对话框中：

- 从 **model** 结果列表添加 **自重** 到包含栏中。
- 改变下拉菜单项为 **model** 数据并添加**弯矩 跨1 - (4.90523, 74.8394, 0.0) - Positive - Combination** 到包含栏中。
- 点击网格按钮输入系数**1.35**对于自重，**1.5**对于弯矩 跨1工况
- 改变组合名称为 **组合弯矩 跨1** 并点击 **确定** 按钮在  树形目录中更新组合。

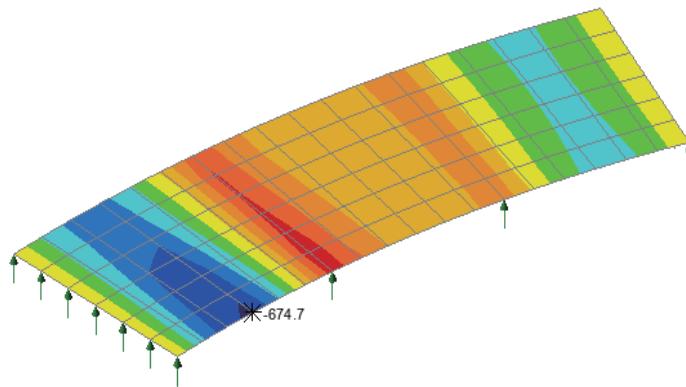
显示静力云图及峰值

- 在  树形目录中右键工况 **Combination Bending span 1** 并点击 **激活** 按钮。

立刻求解窗口将会被显示，显示定义好的分析的状态。显示了分析1-自重工况分析将会被求解，为了达到此例的目的，分析会被单独的谨慎的求解。

- 点击**确定**重新分析指定的分析。
- 没有特征被选择时，右键图形窗口的空白部分并选择 **云图** 选项添加云图到  树形目录。云图属性对话框将被显示，因为我们希望查看沿着桥面的径向结果，圆柱坐标系必须被选择，以便相关的结果分量可被选择。

- 选择 **力/弯矩-厚板** 项目分量选择 **Mt** 选择 **变换** 按钮并选择 **局部坐标** 选项。确保 **关于Z轴的圆柱坐标系** 在下拉列表中被选择。同意 **壳平面合成结果** 为 **tz** 并点击 **确定**。
- 现在作为变形的结果，新的分量会在下拉菜单中显示。选择弯矩在theta方向 **Mt**
- 点击 **确定** 按钮显示纵向的弯矩云图。
- 为了显示云图顶部的网格，在 树形目录中选择 **网格** 项并拖放到 树形目录中 **云图** 项下面。



- 没有特征被选择时，右键图形窗口空白处并选择 **数值** 项，添加数值层到 树形目录。

数值属性对话框将被显示。

- 选择 **力/弯矩-厚板** 项目分量选择 **Mt**，并选择 **平均节点**
- 选择 **数值显示** 选项卡。
- 取消选择 **符号** 显示选项。
- 由于下沉弯矩是负值，取消选择 **最大值** 选项并选择 **最小值** 选项，显示数值数目的百分比为 **1**。
- 有效数字设置为 **4**
- 点击 **确定** 按钮显示纵向的弯矩云图并显示弯矩值。

用上述相似的方式绘制其它荷载组合和其它关注的影响线点的应力云图和峰值。

桥面板荷载优化

保存模型



 **注.** 结果处理过程中保存模型文件时，所有荷载组合、包络和图形属性，如果已定义将同样被保存，因此模型被修改并重分析后将随后进行而不需要重新创建。

此例完成。

讨论

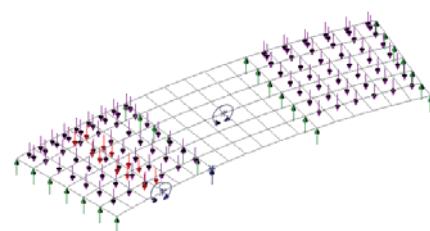
车辆荷载优化对于 **EN1991-2** 设计规范

为了说明在此例中使用的荷载优化的EN1991-2所使用的推荐值设计规范选项。

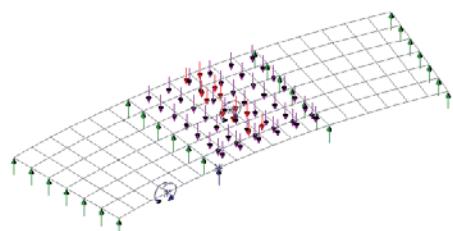
通过重新选在代表沿石线的线并选择合适的设计规范在车辆荷载优化对话框中并运行车辆荷载优化分析，结果对于其他支持的EN1991-2 设计规范和国家规范值可以用相似的方法获得。重新运行LUSAS TLO功能在已有的模型上，但是要注意保证证券的工况被选择并指定正确的系数在荷载组合中。

EN1991-2 UK 优化荷载

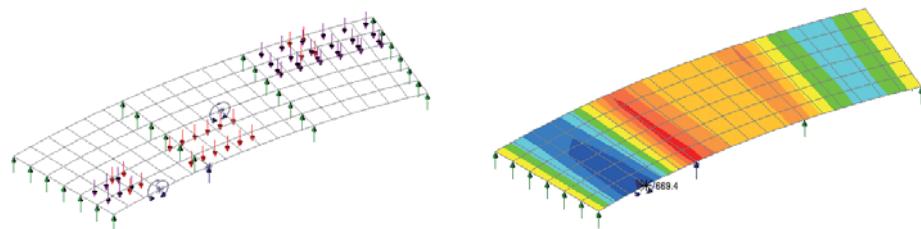
通过遵循之前描述的过程，EN1991-2 UK（使用单个SV80指定车辆）的优化荷载定义可获得，具有自重的基本组合云图和跨1的典型弯矩结果。



最优化特征荷载对于影响点在边缘的中跨1



最优化特征荷载对于影响点在中跨2

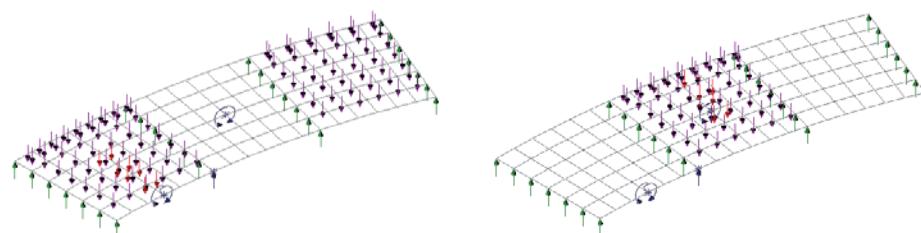


最优化特征荷载对于影响点在反力支承2

组合结果对于影响点在边缘的中跨1

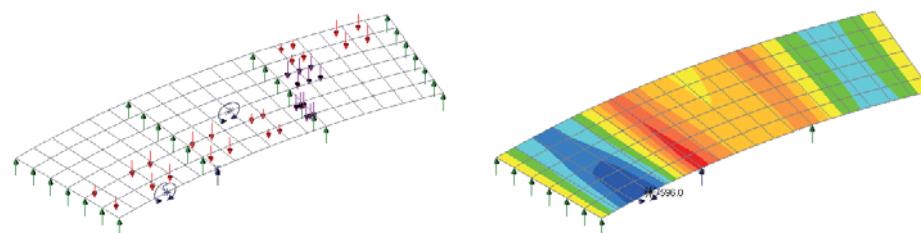
EN1991-2 瑞典优化荷载

通过遵循之前描述的过程，EN1991-2瑞典（使用从“a”到“1”的补充的荷载模型）荷载优化定义可获得，一个具有自重的基本组合云图和跨1的典型弯矩结果。



最优化特征荷载对于影响点在边缘的中跨1

最优化特征荷载对于影响点在中跨2



最优化特征荷载对于影响点在反力支承2

组合结果对于影响点在边缘的中跨1

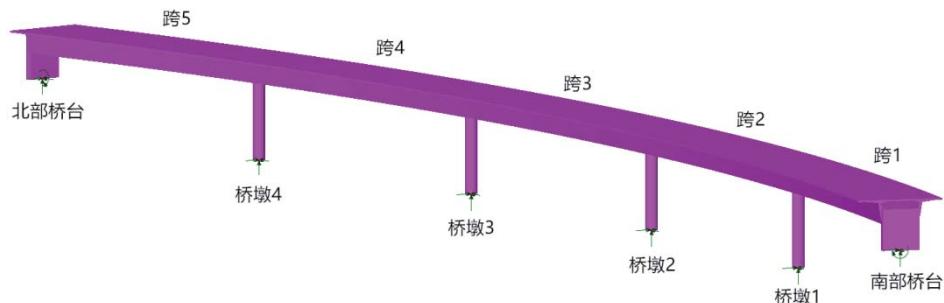
这里，两个弯矩影响显示了组1A所加载的为主导。根据SIS/PAS NA 到 EN 1991-2:2003 clause 4.3.2(3) 和 VVFS 2009:19 Chapter 6, clause 4, Table 7.1, 调整系数对于LM1 tandem 和 LM1 udl 被使用 – 因此没有LM1 tandem 在车道号3 (系数 $\alpha_{q3}=0$). 其他评论在EN1991-2 何在模式在之前使用的都有包含。反力影响表示Swedish Complementary Load Model作为主导。型号 L 车辆在车道1 & 2, 和 udl q 显示在车道3没有荷载在“剩下的区域”。车道排名和位置早前例子中描述的相似。

箱型梁桥梁的车辆荷载优化

软件产品:	LUSAS 桥梁
产品选项:	

描述

一个5跨混凝土箱型弯曲桥梁用梁单元来建模，两边端部跨度为45m，中间三跨跨度为50m，以此说明影响线的直接法(DMI)和车辆荷载最优化(VLO)选项功能在Lusas软件中的运用。



在此例中使用预定义的模型，模型网格，材料属性和支撑均已分配完毕。

单元为： kN, m, kg, s, C.

目标

分析所要求的步骤包括：

- 运行一个影响线直接方法分析来计算单位荷载的影响
- 定义影响线属性，并分配至模型
- 创建影响面
- 通过车辆荷载优化（VLO）创建最佳车辆荷载结果

箱型梁桥梁的车辆荷载优化

关键词

桥梁, 混凝土, 箱型梁, 直接影响线法, 车辆荷载最优化

相关文件



curved_bridge_preliminary.mdl 桥梁的基础模型.

建模

运行 **LUSAS Modeller**

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”.

导入模型



打开只读文件**curved_bridge_preliminary.mdl** 位置为\<LUSAS 安装目录>\Examples\Modeller.

桥梁的几何形状会显示.



- 另保存文件为\<LUSAS 安装目录>\Projects\curved_bridge
- 保存模型到新的文件夹中为**curved_bridge**

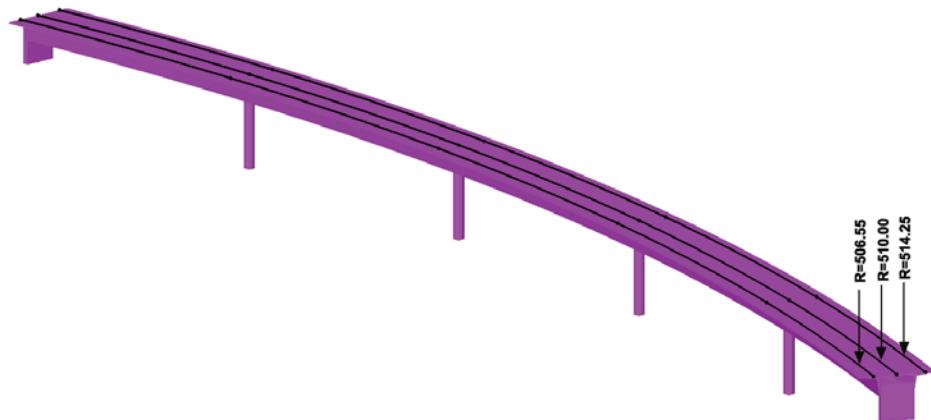


Note. 在例子的进程中规律的保存模型。这允许如果做错一步不容易修正后可以重载先前保存的模型.

模型描述

5跨箱型梁的跨度分别为45、50、50、50、45米。全部建立在一个曲率半径为510米的平面上。为了简化模型，假定横截面在长度方向保持不变。桥面板支撑在5.5米高的边界桥墩和12.5米高的跨中排列桥墩上，桥面和桥墩别认为是完全粘结在一起。桥面板的箱型梁包括悬臂外挑部分，宽度为11.5米。车道7.7米，包括内部的人行道和外部的护栏。

板面的建模采用一系列位于车道中心线上的梁单元，车道半径为510米。定义车道加载程度的路缘石建立在桥面板同一水平面，在节点线上部，用半径为506.55米和514.25米的线—差距为7.7米，和桥面宽度相关联。



模型的线已经被分配了厚梁的网格，划分的单元长度为5m。运用柱坐标系来定位桥墩和支柱，混凝土EU $f_{ck}=50\text{MPa}$ 分配给了所以模型。销支撑约束支墩，其他销支撑限制Y方向转动，用于约束桥墩。局部柱坐标系分配给端点来确定支撑的方向。

直接影响线方法取代互等定理用于车辆荷载优化，是因为它允许结构能简化为直线型梁来分析.

定义参考路径

一个参考路径会被创建作为桥梁的中心线，同时定义网格用于荷载施加的位置。并且创建影响线的形状在影响线直接分析方法中。推荐在大多数车辆荷载和荷载优化中使用参考路径。

- 在 组的树形目录下右键点击 **Deck**，然后点 **选择设置项** 来选择代表桥梁中心的线。
- 更名为 **桥梁中心线** 然后点击确定。一个相应的路径定义项会被创建在 目录下。

注意参考路径的方向会在 目录下控制任意创建的影响的次序。

定义搜索面

搜索面能用于限制荷载施加在面和某些特征上面。这样某些特征上的荷载作用就会在分析中被移除。强烈推荐在VLO分析中运用搜索面。

- 改变名字为 **桥面板**，然后点击 **确定**。

工具
 参考路径

属性
 搜索面

箱型梁桥梁的车辆荷载优化

- 在`桥面板`目录下，拖拽新建的`桥面板`搜索面到模型的上步选择的桥梁中线上面。

直接方法影响分析

直接方法影响线分析是一种用于创建在结构可以受力区域的每个节点或者网格位置上的指定点荷载评估影响。在每个指定位置的的荷载影响接着被使用与建设一条影响线或者面对于那个位置。直接方法影响线能够建立任意结果分量在任一点的影响面。

直接方法影响线分析可以在试试影响分析前通过定义和分配影响属性到模型上（和互易定理用法一样），或者通过对影响面上的节点预先求解，或者对于在荷载网格上的点(没有分配任意影响属性到模型上)评估单位受力的影响。这个可选的方法储存了在网格上的每个节点或者受力点的结果，使之能够在后面阶段中影响属性被赋予时使用，允许影响形状通过被选择的位置生成。注意对每一条线梁分析，比如此例中，直接方法影响属性必须被使用。

定义影响线直接分析方法

- 选择`桥面板`作为搜索面，来施加一个单位荷载在甲板梁上面

对直线梁模型，几何截面代表一个梁和梁上可加载板。点网格必须定义来模拟板，这个虚拟网格等效于壳或者板上的节点。还用于关心位置影响面的建立。

- 确保`表格`被选中
- 被选择中心线已经定义为`桥梁中心线`搜索面。
- 设置横向宽度为**11.5米**，这是需要加载网格的宽度。网格设置选项控制加载位置在这个宽度内。
- 点击`网格设置`按钮确保`搜索区配对节点（仅限线梁）`被选择
- 改变名字为**DMI My**，然后点击`确定`



注. 网格高级设置对话框控制加载的间隔和数量，在定义的宽度和搜索面的长度内。对于这个分析，最准确的结果是需网格间距沿着荷载网格中心线和梁网格划分的纵向间距匹配。



注. 当“在搜索区配对节点选项”被使用对于线梁模型，只有一个横向点会用于定义荷载网格到线梁每一边的扩展。使用大量的横向点通过单梁不会使分析更加准确，所以不需要因为结果仅仅是在两个极端纤维计算。如果一个非常精细的网格在求解阶段被定义，会需要花费一定时间，因为求解时间和网格和网格密度相关。

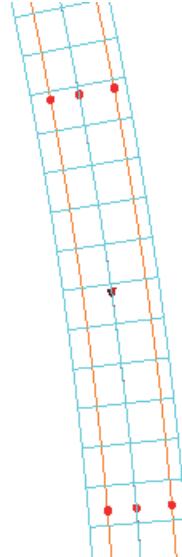
现在虚拟网格会显示在模型上面，并且所有的荷载会施加到网格位置，这些位置已在结构上定义。

网格可以被显示或者隐藏。

- 在  目录下右键 DMI My，选择 Show Grid 取消标记，使网格不可见。



注. 直接法影响线分析可以包含多个影响线类型，或可仅包含特殊的影响，并将该影响分配到模型的某一跨或某一截面上。这里我们分析 My 对所有跨的影响。



求解一个单元工况

- 点击立刻求解  在立刻求解的对话中，确保 analysis 1 和 DMI My 都被选择，然后点击确定立刻求解。

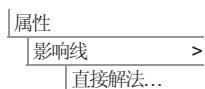
这里将单位荷载应用到每一个网格上的加载点，并将每一点的结果缓存起来。因此，当需要产生影响变形时，这些结果是可用的。

如果求解成功

分析工况结果会出现在  目录中。

定义直接法影响线属性

现在影响线的分析已经完成，可以为结构任何节点和任何组件建立影响面结果。



- 选择结果项为 力/力矩--厚3D梁
- 确保方向为 局部
- 分量为 My
- 选择 自动平均选择单元，建立独立的影响线，基于所以单元值的平均结果，在节点处。
- 输入名字为 My Influence 点击运用 确定 关闭对话窗

创建后，影响线属性会出现在  树形目录下，分配到节点或者点上面。以后分配到其他节点或者点上的影响线属性采用相同的类型。

分配直接发影响线属性到桥面板

影响分配会被使用到所有节点沿着桥面板所代表的线上。

- 在 树形目录下关闭工具，这将关闭参考路径的显示
- 在 目录下右键 **Deck**，点击 **仅设此项可见** 来用来显示代表桥梁中心线的线
- 按住 **N** 键（仅选择节点），然后框选代表桥面板的五条线。49个节点将被选中。
- 从 目录中分配 **My influence** 到节点上

一个新的影响线荷载工况会被添加到 **DMI My** 中在 树形目录下.

注意到每个 Mx influence 分配属性出现在工况 DMI 目录下在 中.

- 在什么都没有选择的情况下右键 **全部显示**

查找分配影响的位置

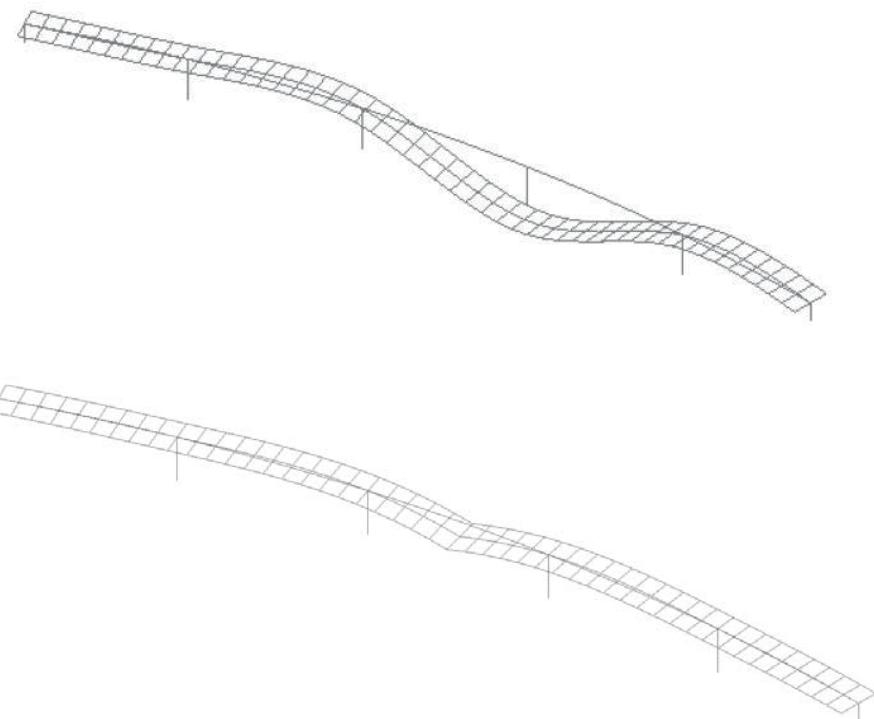
模型中存在许多单元，节点和属性，我们可以通过选择影响线属性的右键菜单项来快速定位该影响线的位置。

- 在 树形目录下右键 **My Influence (My) – (495.947,118.896, 0.0) – (Element 38, Element 39)**，并且 **查找**。

这可以临时指示定义的点的位置。

显示影响形状

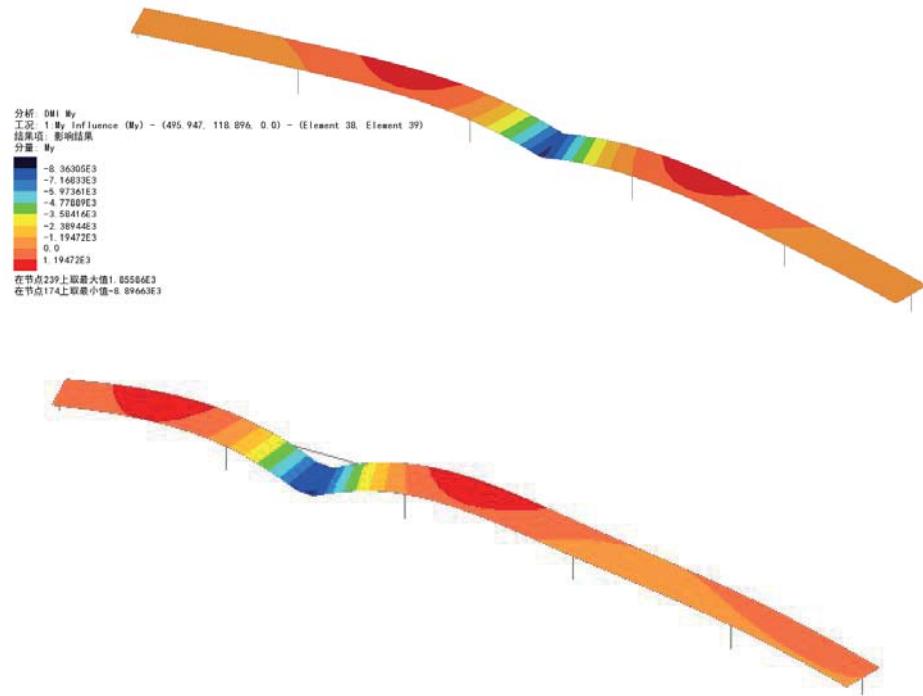
- 在 树形目录下右键 **My Influence (My) – (495.947,118.896, 0.0) – (Element 38, Element 39)**，并且 **激活**，来查看轴向荷载在第三跨跨中的 My 的影响线形状。
- 不选择任何元素，在窗口空白部分右击，选择 **影响线形状**，点击 **确定**
- 在 目录下关闭几何，



影响线结果云图

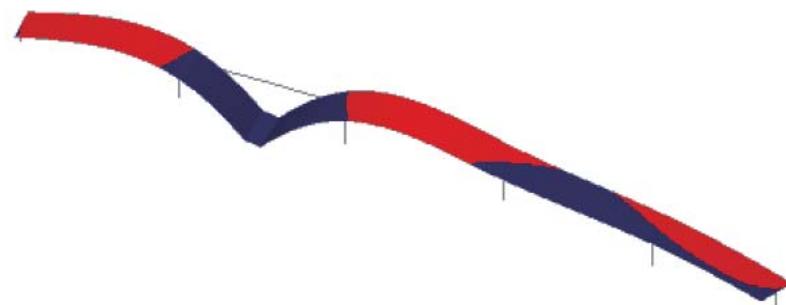
在影响线属性定义和分配之后，轮廓线会被添加到图像中来显示表面上影响线作用的程度和方向对节点的影响。

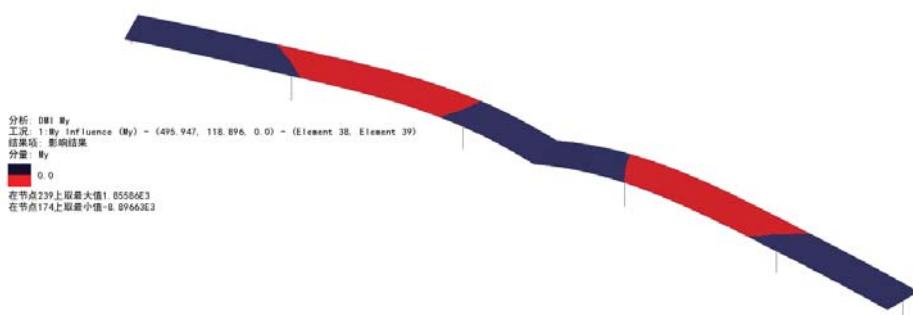
- 在没选择任何元素的情况下，在图形窗口右击选着云图选项，添加云图到 中。
 - 选择影响结果
 - 选择云图显示，勾选变形
 - 选择确定



这个云图可以简单的代表结构的面积，当加载时在设定的影响线属性中，会出现正或者负的影响效果。

- 双击 云图 层在 目录中，打开属性设置
- 选择云图范围.
- 确保 数量 被选择 改变数值为 1
- 点击确定完成.





注. 对于直接法的影响线分析, 当车辆荷载置于负面(蓝色)时, 在该影响线处将产生最大的负弯矩; 当车辆荷载置于正面(红色)时, 在该影响线处将产生最大的正弯矩。

车辆荷载最优化

影响线的属性已经定义和分配, 车辆荷载最优化的功能就能运用到车辆荷载的最优化中, 通过规范。在此例中选择EN1991-2 UK.

- 在 目录下关闭云图和影响形式和注解
- 打开几何

选择沿石线



注. 本例中, 由于受荷车道的线为组合线, 所以不能直接用VLO功能。但是, 一般地, 代表沿石的所有线应该总是保存在一个组中, 以便快速选择。在本模型中, 可以通过选择组来间接地选择沿石线。

- 在 目录下右键 **Kerblines** 点击 **选择成员**, 选择车道范围的线.
- 首先选择 **默认** 按钮, 来重置以前设定的VLO选项.
- 在国家选项中选择 **英国**, 选择 **EN1991-2 UK 2009** 为设计规范.

|桥梁
|车辆荷载最优化...

为了简单起见, 在本例中仅考虑典型的LM1荷载的效果.

- 点击 **可选规范设置** 取消所有的选择, 仅保留勾选 **特征作为要求的代表值**. 而且 **Group 1a -LM1** 做为唯一的包含荷载组合. 点击 **确定** 退出
- 按下 **定义承载道路** 确保 **选择路缘线** 被选择, 点击 **应用** 退出对话框.
- 按下 **设置影响面**, 勾选 **包含所有影响面**.

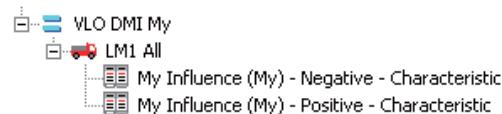
- 确保正 和 负 在My Influence分析中都被选择. 这表明VLO 会产生正和负的影响.



注. 点击柱的端部单元将选中整个柱，因此校核一个条目将校核整个柱。

- 点击 确定 返回到 VLO对话框.
- 确保查看繁重效果表被选中
- 确保创建载荷模式没有被选择
- 指定一个非默认的分析名，在下拉菜单中选择新建，输入名为 **VLO DMI My**
- 改变 VLO名字为 **LM1 All**
- 点击确定 退出对话框产生最佳荷载。

一小段时间之后，在 目录下，新的 **VLO DMI My** 分析会被创建. 包含 **LM1 All** VLO，包含了正的和负的 My Influence 分配.



一个VLO结果也将在窗口中显示出来，所有正负影响分配结果将被列在表格中，且最繁重影响分配将以红色高亮状态显示。



注. 在 目录下，这个 VLO运行包含荷载分布但是无结果，只有在VLO分析结束后才会有分析结果.

筛选影响结果

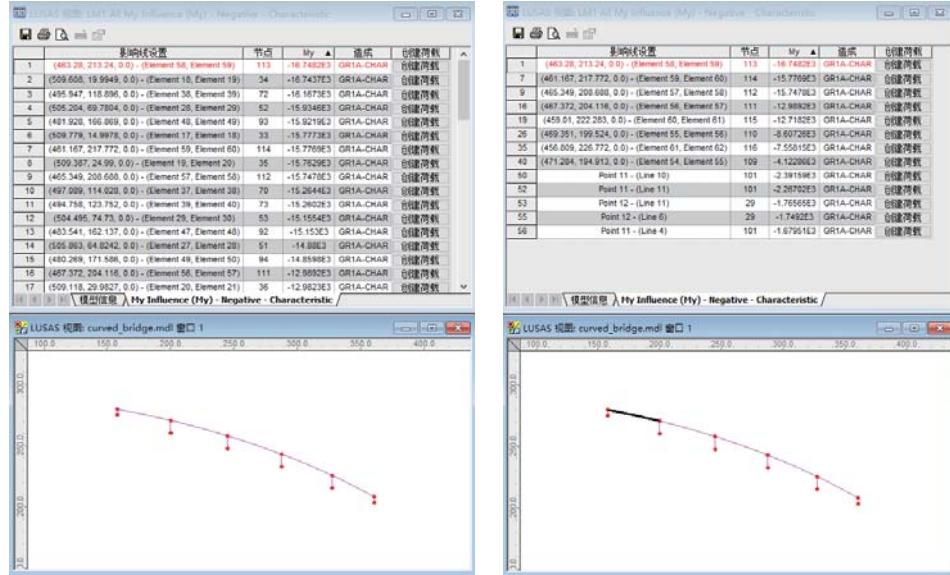
- 首先，在VLO结果表格中确保**My Influence (My) – Negative – Characteristic** 标签被选择

默认下，表格中的结果会列举所有的可见的节点以降序的形式显示最繁重的值在顶部以红色表示。如果需要，可以通过在模型上选择，仅选中的结果会被显示。其中一种方式是标题查看和结果表格窗口，并选择独立的线表示模型中的每一跨。

- 从中右键**Kerblines**点击**隐藏**取消显示代沿石线的线

这些排列将在窗口中显示如下。

- 在模型可视化窗口中，选择每一条跨，依次筛选表中的结果，可以看到最繁重影响发生在跨5上。



没有筛选过的所有的结果 (所有跨)

仅选中的影响结果 (跨 5)

创建荷载模式

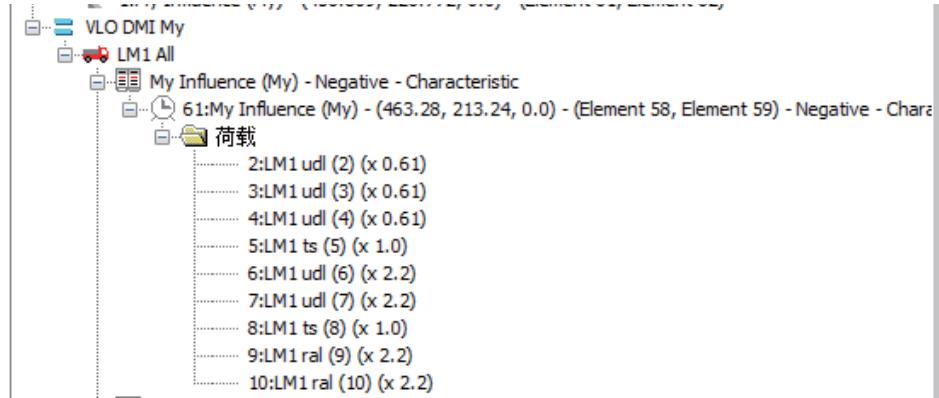
对于此例，最繁重的荷载影响对于影响属性的设置将被单独通过点击“创建荷载”创建沿着合适的入口在繁重结果表格中。

仍旧选中跨5：

- 在VLO结果表中确保**My Influence (My) – Negative – Characteristic**标签被选择点击**创建荷载**按钮对与最繁重的负向结果(在表格中的最上方用红色表示)。

一个工况和荷载文件夹将在 VLO 结果表中在 目录下下式，如下图所示。

箱型梁桥梁的车辆荷载优化



- 保持结果表格打开并创建其他的荷载模式。

检测荷载可视化设置

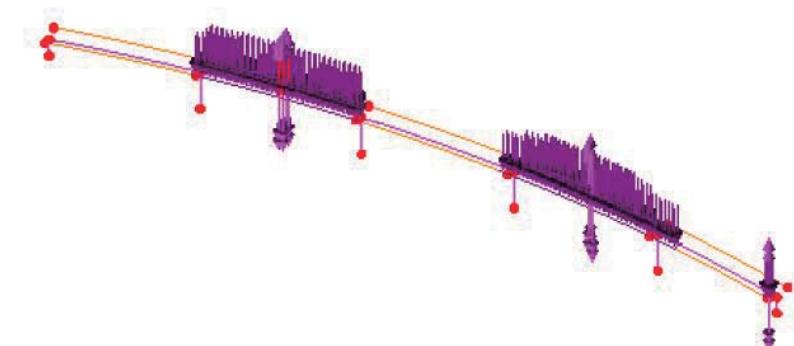
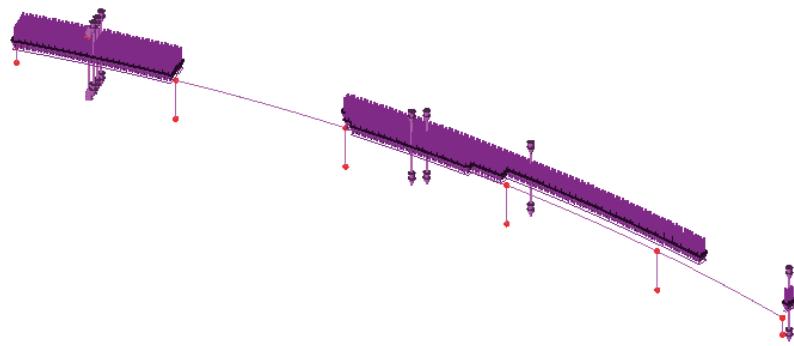
在可视化荷载之前，需要谨慎的检查设置是否正确。

- 在 目录中双击 **属性**
- 选择 **荷载**，按下 **设置** 按钮
- 确保 **显示按照定义的分散荷载**然后点击 **确定**，退出对话框.
- 点击 **确定** 回到模型.

负效果

- 在 目录中选择 **My Influence (My) - (463.28, 213.24, 0.0) - (Element 58, Element 59) - Negative - Characteristic** 在 **VLO DMI** 下，然后激活.
• 点击 观察荷载.

在EN1991-2 UK的特别工况下，跨5的跨中位置具有最大My的影响，且其最佳荷载将会显示。



正效果

仍然选择跨5的线:

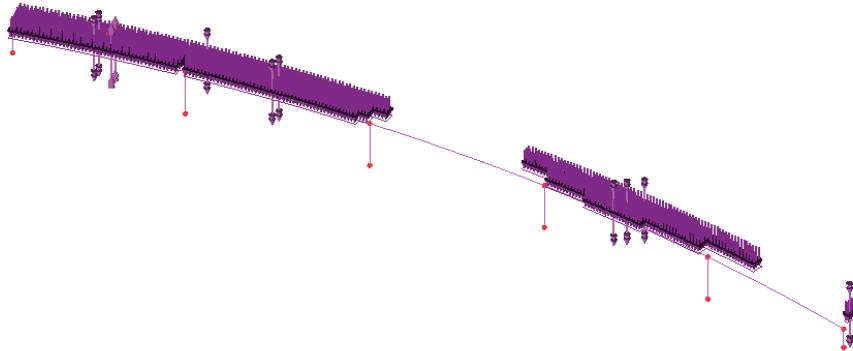
- 回到VLO结果表格选择**My Influence (My) – Positive – Characteristic**然后点击**创建荷载**。注意这次的并不是桥梁的最繁重值因为不是用红色显示。

对于VLO结果列表，工况条目和荷载目录将自动显示在**Q** 目录中。

- 在**Q** 目录中选择 **My Influence (My) - Point 11 - (Line 11) - Positive - Characteristic** 在 **VLO DMI** 下，然后激活。
- 在EN1991-2 UK的特别工况下，该跨位置具有最大My的影响，且其最佳荷载将会显示。

箱型梁桥梁的车辆荷载优化

经过进一步的观察(通过选择每一跨，并查看它们的繁重结果表)，可以发现挠度最繁重实际上发生在跨3的第3个桥墩上。



- 点击  观察荷载.

求解最优荷载分配

正如所看到的，VLO分析所包括的荷载分配结果可随意的显示，但却不产生结构化的结果。只有在VLO分析求解后，这些结果才可用。

- 点击立刻求解  按钮.

立刻求解对话框显示VLO 分析不会更新，它们需要求解。另外两个分析默认不被选择，它们的结果会更新.

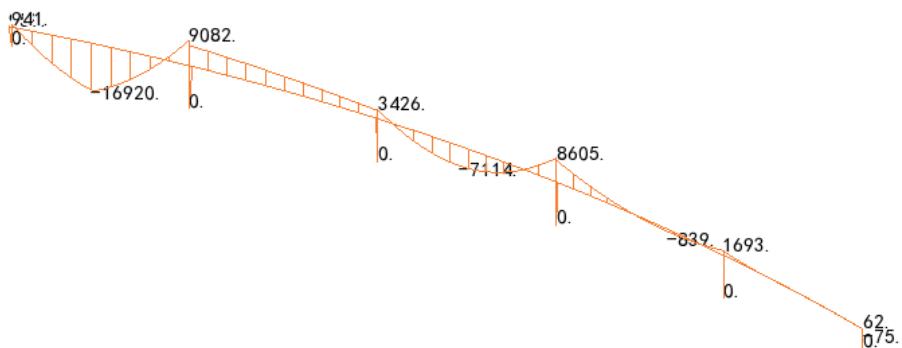
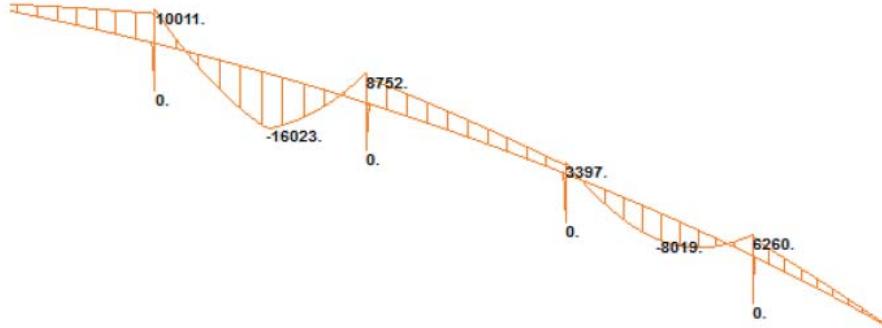
- 点击 确定 求解 VLO

结果会被加载到当前模型的顶层，第一个影响线分析(My Influence (My) – Positive)默认被激活.

绘制弯矩

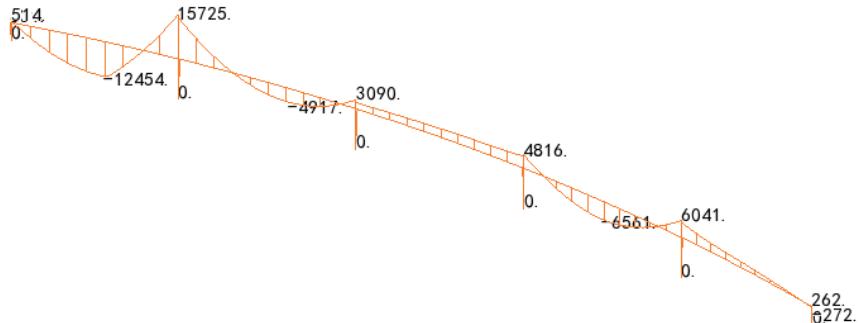
- 在  目录中选择 My Influence (My) - (463.28, 213.24, 0.0) - (Element 58, Element 59) - Negative - Characteristic 在 VLO DMI 下，然后激活.
- 在  目录中关闭 几何 和 属性 层.
- 不选择任何元素的情况下，在空白处右击，选择图表选项，添加图表到  目录中

- 在图表选项下拉菜单，选择力/力矩-厚3D梁作为结果项，分量选项为**My**。
- 在图表显示中，不选择同样适用于标签，选择**小数位数**，改变值为**1**
- 点击**标注字体...** 按钮，改变类型为 **粗体**
- 点击 **确定** 返回属性对话框，点击 **确定** 退出。



图表显示最坏的正弯矩，**My**,在典型的LM1荷载情况下第5中部跨中。

- 在 目录中选择 **My Influence (My) - Point 5 - (Line 4) - Positive - Characteristic** 在 **VLO DMI** 下，然后激活。



图标显示最坏的正弯矩对于My在跨5发生在墩4对于特征的LM1荷载。

使用此例中的方法，代表没一跨的线分别被选中，繁重荷载模式被创建，所有的荷载工况被解决，以及相应的每一跨的结果可以被观察。

完成此例。

讨论

此例显示了单个影响分量（My）可以作为一种属性被定义以及分配到代表桥面板的线的节点上。其他的影响属性比如Mx，也可以如此分配到桥面板的节点上。对于桥墩端部的轴力研究也可采用相似的方法，但在分配属性时，只能赋给这些位置的点。

VLO 分析命名规则

对于所有的影响线分量，一个直接法影响线可包含单个的车辆荷载优化分析。但对于一个大的模型，在 目录中将会导致大量的非结构化数据，不利于可视化。

一个更好的方法是采用单个直接发影响线包含多个VLO分析，比如像甲板VLO分析，桥墩VLO分析，甚至可以包含附加的荷载类型。这样可以简化视图和提供‘可视化’数据到 目录中，也可更容易地识别结果工况。

如果许多条目在 目录显示时，添加一个影响分量到一个直接发影响线分析或一个VLO分析是可行的，且当其他条目显示时，这些条目是处于收缩状态。

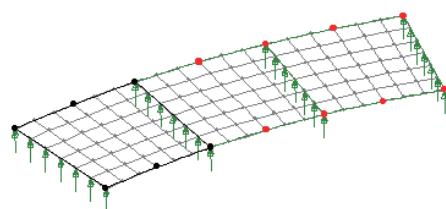
BRO桥面板分析

软件产品:	LUSAS 桥梁
产品选项:	无
本例超出LUSAS教学与培训版的范围	

描述

这个例子使用前面创建的LUSAS桥梁模型，该模型包含了瑞典BRO荷载和工况。BRO组合向导来观测最坏的正、负结果影响。

采用厚板单元来模拟圆弧形桥面，内半径为75 m，外半径为86 m，板厚0.7 m。桥宽11 m，车道宽10 m，两边路沿各宽0.5 m。



目标

- 根据瑞典的BRO桥梁规范生成荷载组合

关键字

2D, 板, BRO荷载组合, BRO向导, 积极效果, 消极效果

关联文件



- deck_comb_loaded.mdl** 结构的建模文件。

建模

运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。

创建一个新模型



注.此例假设一个LUSAS建模器新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。选择**取消**按钮。选择菜单命令**文件>打开**，打开目录**\<Lusas Installation Folder>\Examples\Modeller**，选择文件**deck_comb_loaded.mdl**.



在目录**\<LUSASInstallation Folder>\Examples\Modeller**中打开文件**deck_comb_loaded.mdl**.

荷载工况的考虑

模型将采用瑞典BRO启动模板进行创建。当使用特定的国家规范模板时，一些空白工况将被创建到树形目录**Q**中。个别车辆和车道荷载也已经被创建到树形目录**Q**中，并且分配给荷载工况。BRO荷载组合向导将按照瑞典规范组合它们。

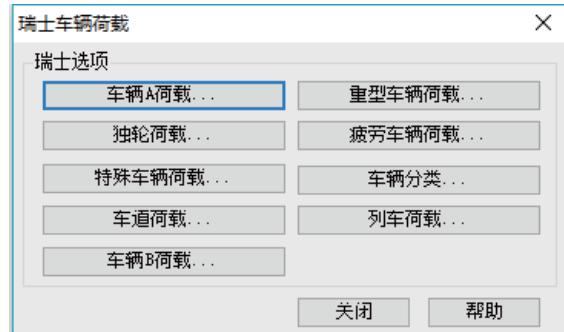
下面典型的工况已经被分配给模型：

- Dead Load
- Surfacing
- Support yielding 1
- Support yielding 2
- Support yielding 3
- Support yielding 4
- Temperature 3
- Equivalent load 1 to Equivalent load 10
- 在树形目录**Q** 和 **Q** 中观察BRO荷载和荷载工况
- 在“**<LUSAS安装文件>/project**”目录下创建一个新文件**deck_comb_loaded**
- 为了避免覆盖所提供的文件，保存模型文件到用户的工作目录





注： 用户可以在桥梁> 桥梁荷载>瑞典中设定以上的所有工况，其设定的界面如下所示。但是这里为了主要集中在对组合向导的演示，因此都采用了命令流文件完成上面的工作



运行分析

在模型加载下：



打开开始求解对话框。选择分析 1点击 确定开始求解。

将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到树形目录L中。

附带有两个文件将在工作文件夹中生成：



- deck_comb_loaded.out** 输出文件包括了模型数据、设置的特性以及选择的分析类型。
- deck_comb_loaded.mys** LUSAS结果文件将自动加载到树形目录L中，允许用户进行各种后处理。

观察结果

BRO 组合

BRO组合向导帮助你选择那一种荷载去组合成一个组合。通过选择组合类型（例如Comb4A），向导默认分配正确的值（像在BRO表格22-1中给出的）给荷载系数。一旦所有要求的永久的、变化的和活荷载已经被选择，则组合将被生成。通过组合永久荷载的组合、支撑屈服组合或包络线、变化荷载的组合以及活载的包络线，结果组合将被形成。



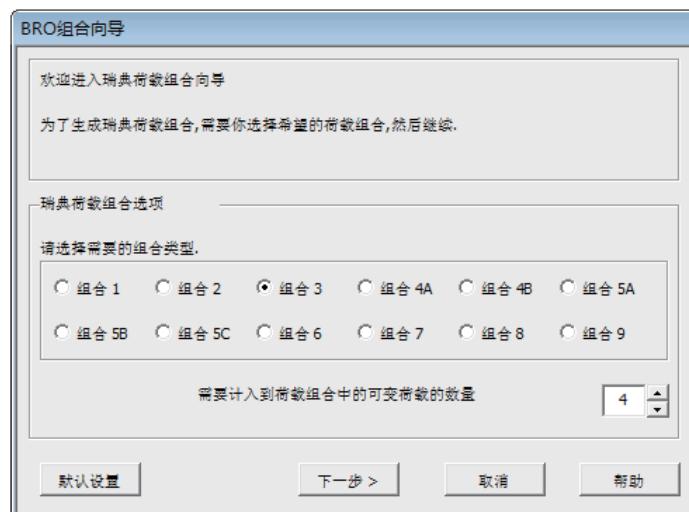
注. 如果BRO工况模板已经被指定，在模型启动阶段对特有工况进行定义，则BRO组合向导只能被使用。

BRO桥面板分析

桥梁
荷载组合 >
瑞典荷载组合...

弹出BRO 组合向导对话框。

- 选择默认设置
- 选择组合4A
- 确保需要计入到荷载组合中的可变荷载的数量为4
- 点击下一步，进入下面的对话框。



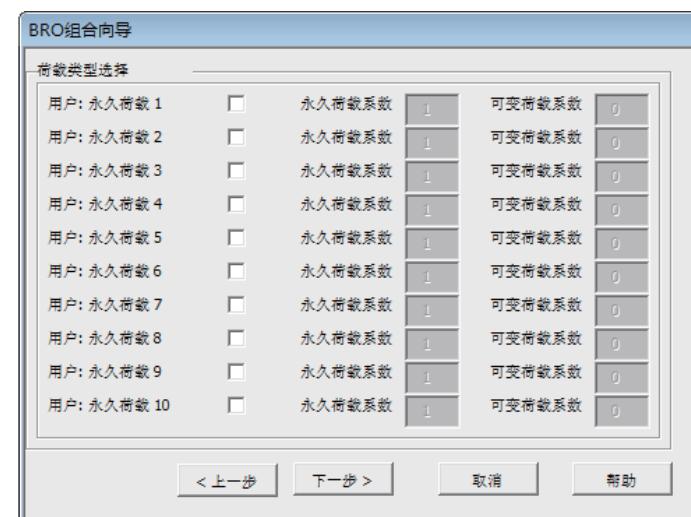
- 在永久荷载类型中确保 **恒载** 和 **添加的恒载: 桥面板** 选项被选择。
- 点击 **下一步** 按钮继续。



- 在约束屈服中选择 组合工况包络 选项。
- 点击 下一步 继续。

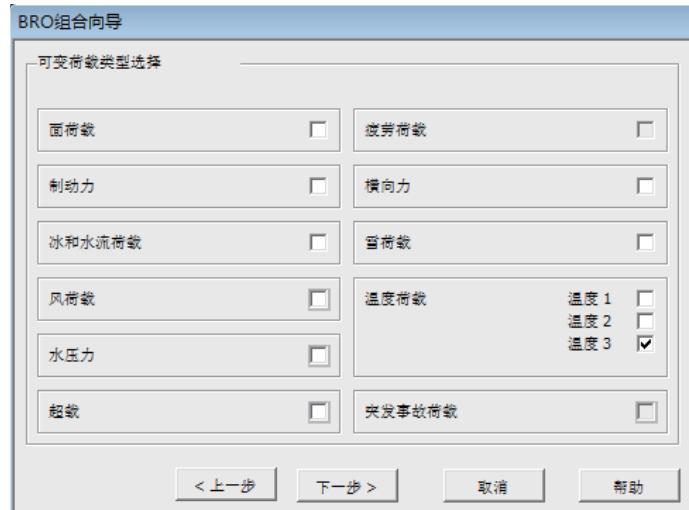


- 该分析中不需要做任何修改，因此保持左边空白，点击 下一步 继续。

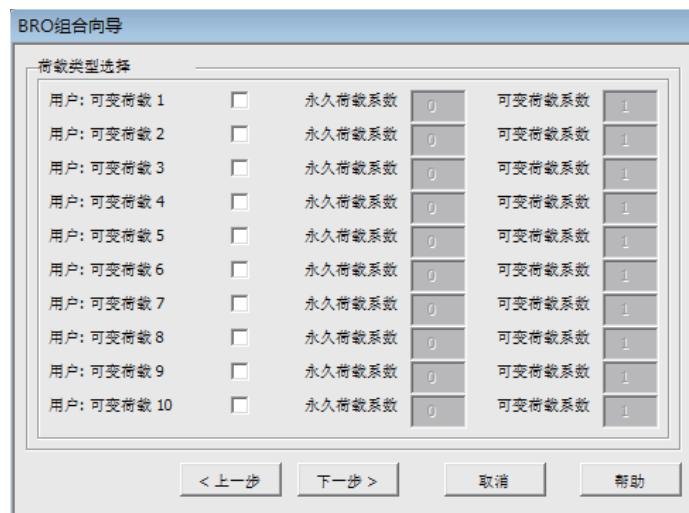


BRO桥面板分析

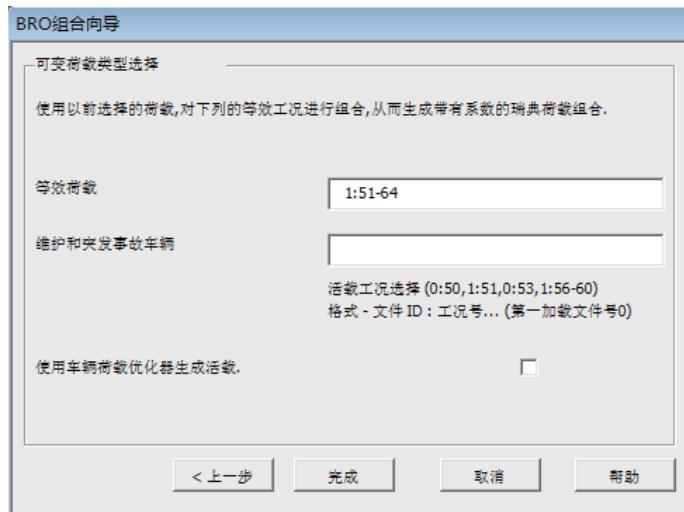
- 在可变荷载中点击 **温度荷载** 类型 **温度3**
- 点击 **下一步** 继续。



- 本例中不需要任何修改，因此确保左边空白并点击 **下一步** 继续。



- 最后，输入等效荷载为1:54-64（参考树形目录）。
- 保留维护和突发事故车辆空白。
- 选择完成生成BRO合力组合。



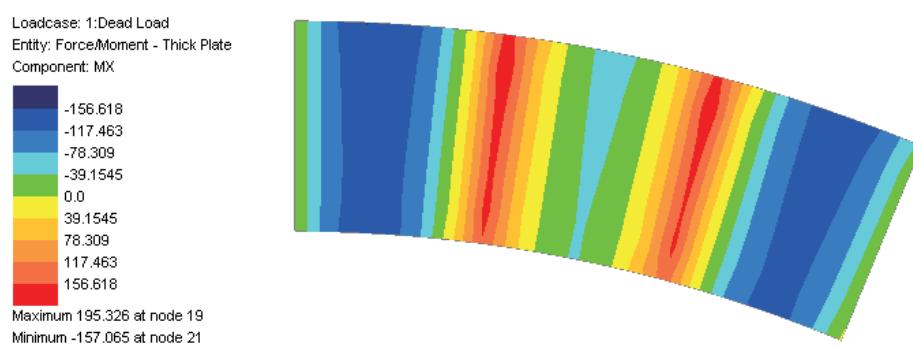
显示BRO最大和最小影响云图

- 如果存在，在树形目录中关闭几何和属性层的显示。
- 没有特征被选择时，右键图形窗口的空白处并选择云图选项来添加云图层到树形目录。

云图属性对话框将被显示。

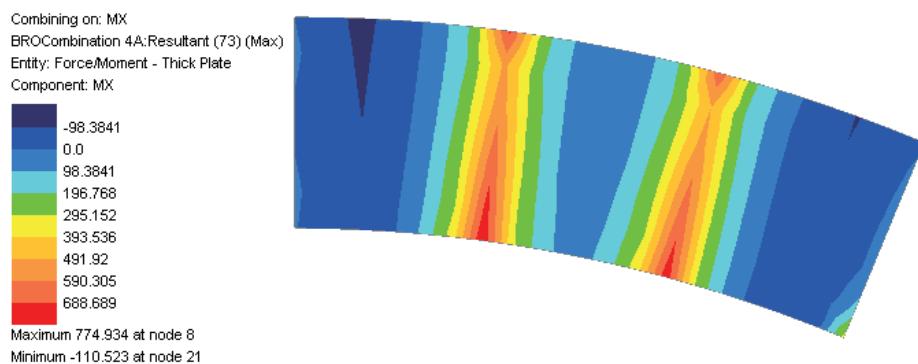
- 选择力/力矩-厚板项，分量选择MX并点击确定

工况1的云图结果-恒载将被显示。

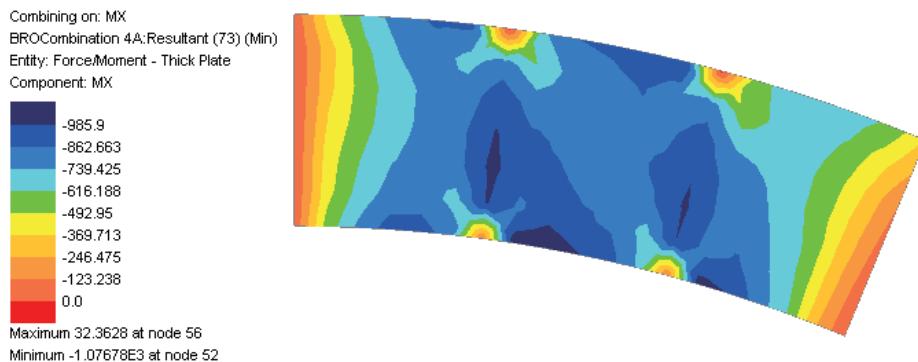


BRO桥面板分析

- 在 树形目录中右键 **BRO组合4A: Resultant(Max)** 并选择 **激活** 选项来查看最不利影响（如：拱起弯矩和反力）。选择项 **力/力矩-厚板** 且分量为 **MX** 来评估组合有利或不利影响并点击 **确定**。再次点击 **确定** 继续。



- 激活 **BRO组合4A: Resultant(min)** 查看最不利影响（如：下沉弯矩和竖向位移）。选择项 **力/力矩-厚板** 且分量为 **MX** 来评估组合中有利和不利影响并点击 **确定**。再次点击 **确定** 继续。S



别的结果处理可用与简单桥面板例子中相似的方法进行。

保存模型



保存模型文件。



注. 当模型在结果处理后保存，所有荷载组合、包络和图表数据，如果存在的話将同样被保存，因此当模型被修改并重新分析时不需要重新创建。

观察结果

本例完成。

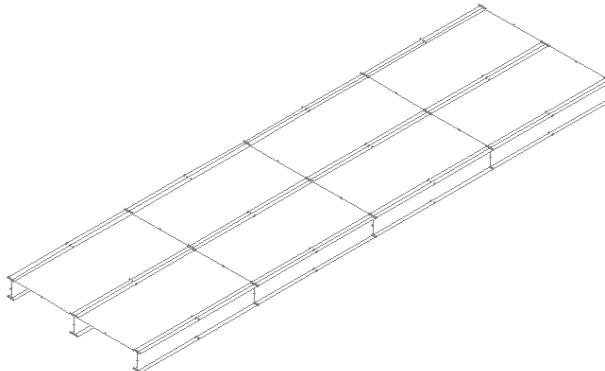
三维壳结构的截面切片

软件选项:	LUSAS所有产品
产品选项:	无

描述

这个例子使用梁和壳切片的应力合成工具，研究了使用厚壳单元建模的桥面板的行为。使用这个工具，把结果转化为梁的等效的力和力矩。

分析采用单位体系为N, m, kg, s, C.



目标

分析需要的输出文件包括:

- 整个结构沿着长度方向的力和弯矩
- 与中心梁有效宽度相关联的力和弯矩

关键字

力, 弯矩, 切片, 壳。

关联文件



- shell_slicing.mdl** 结构的模型文件.

建模

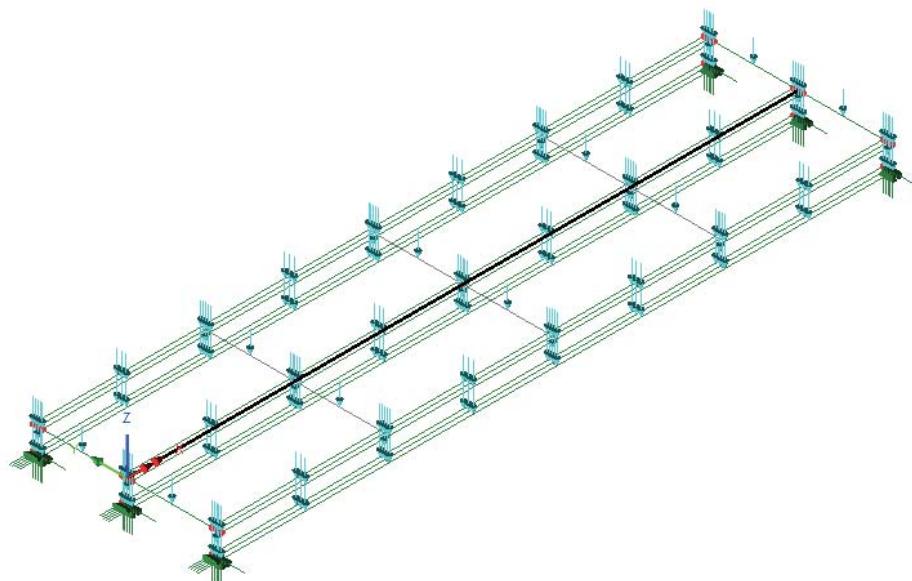
运行**LUSAS**建模器

关于如何运行LUSAS建模器的详细信息，请参阅例子手册说明中的标题**运行LUSAS建模器**。

创建新模型

文件
打开...

- 为了创建模型，打开目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中的文件**shell_slicing.mdl**.



如果需要，点击等角视图按钮查看3D模型。



如果需要，打开支撑的视图。



如果需要，打开荷载的视图。

文件
另存为...

- 保存模型到你的工作目录，禁止覆盖例子目录中的模型文件。

在树形目录⑨中，两个荷载工况可以被看见。一个是结构的自重荷载，另一个是施加的英国HB车辆荷载。在后处理中，也定义了这两个荷载工况的荷载组合。

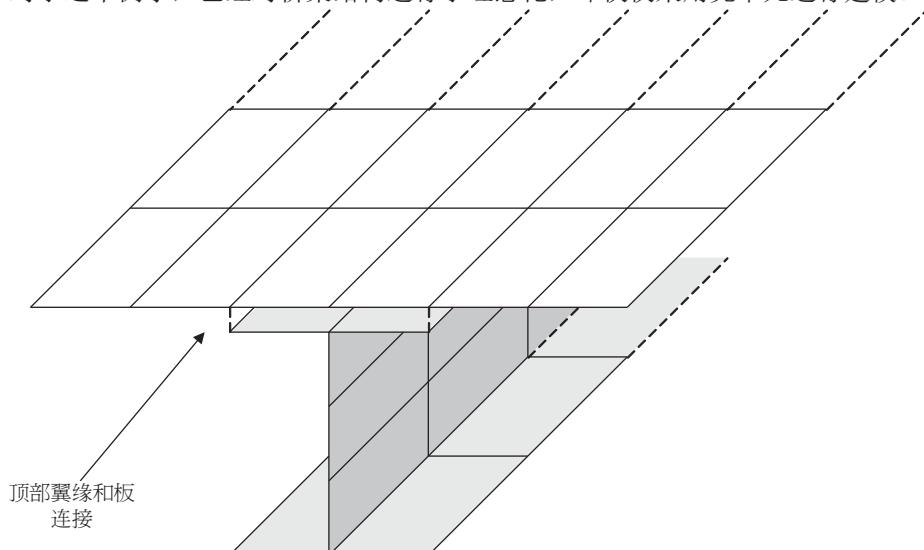
关闭除了网格层外所有的层，来观察模型的一般布局视图。桥面板是4.21m宽，包含一个混凝土板和三个钢梁，如下图所示。模型的网格离散化对于这个例子来说，是极其粗糙的。



注. 当在实际模型上进行这种切片时，特别是使用3或4节点壳单元进行建模时，建议使用精细的网格划分，来获得精确的结构响应。

桥梁结构的理想化

对于这个例子，已经对桥梁结构进行了理想化，即仅仅采用壳单元进行建模。

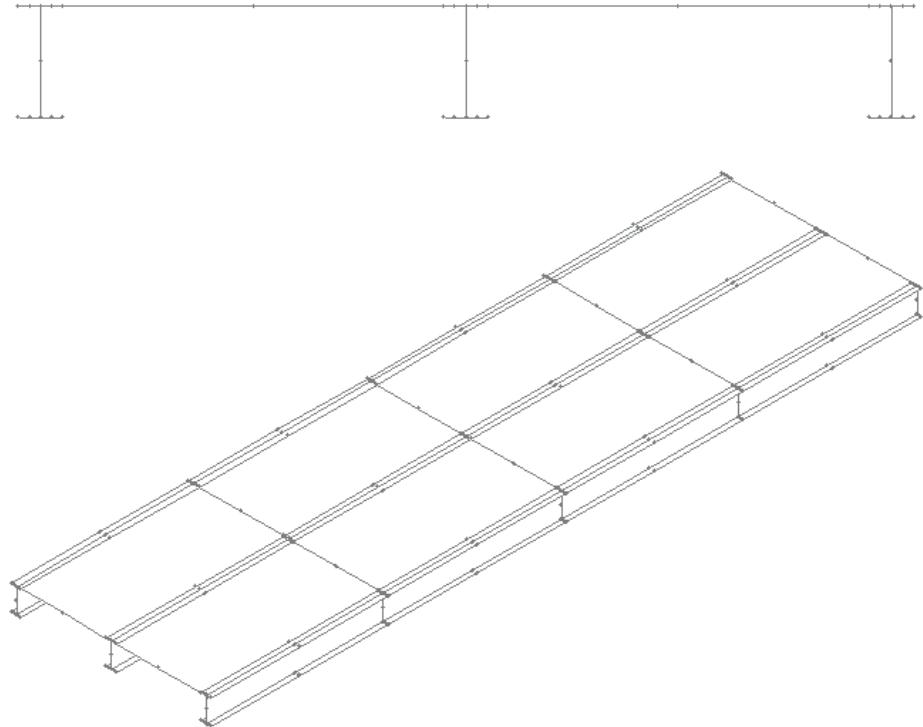


整个结构的壳单元模型

壳单元既被用于梁构件，也用于混凝土板构件。在顶部翼缘和板上，采用了离散的特征定义，因为这些地方的材料不是统一的。对板设置一个偏心距来定义弯曲的面，该面并不和顶部翼缘一致，使用一个等效的特征把这两个构件联合起来。

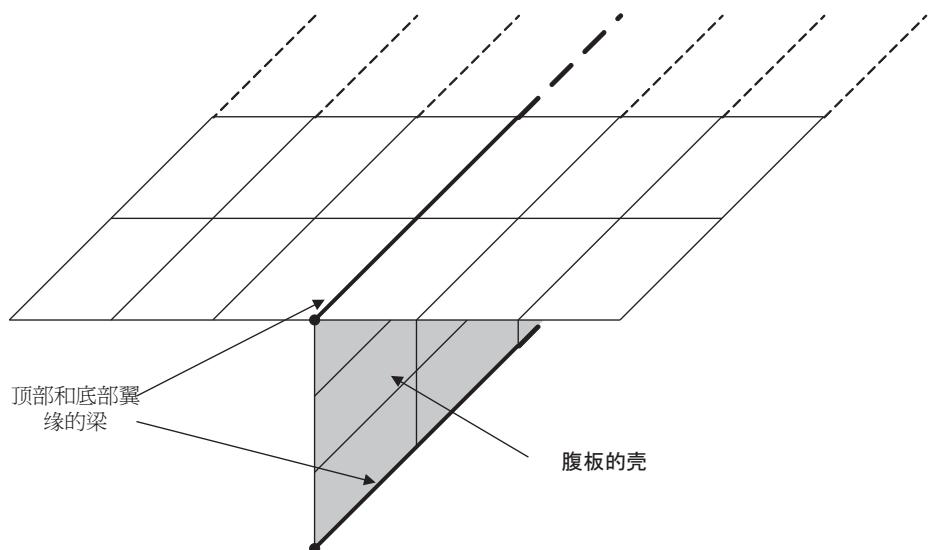
根据这种理想化方法整个模型的单元离散化如下图所示：

三维壳结构的截面切片



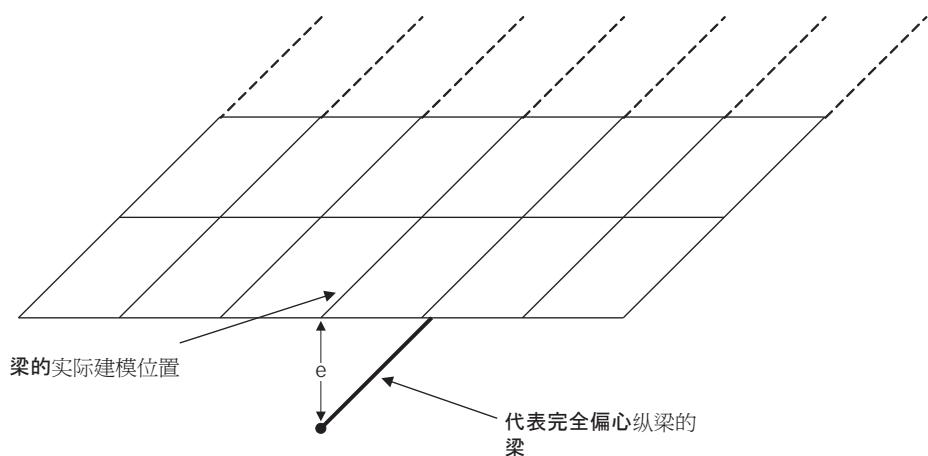
另一种理想模型

下图表明对相同的结构，用梁单元取代壳单元，来建模梁的顶部和底部翼缘，并且移除梁顶部和底部的翼缘构件。



翼缘梁单元模型

最后一个图，整个梁已经被具有合适几何属性的梁单元所取代。



整条梁的梁单元模型

采用哪一种理想化分析，应该根据分析所需要获得的什么样结果。例如，如果对一个曲线梁进行分析，在顶部和底部翼缘作用有侧向力，则第一种理想化方法是适合的，而第二种则不适合。

运行分析

在模型已加载下:



打开立刻求解对话框。确保选择**分析1**然后点击**确定**运行分析。

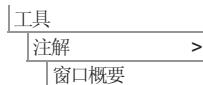
将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

查看结果

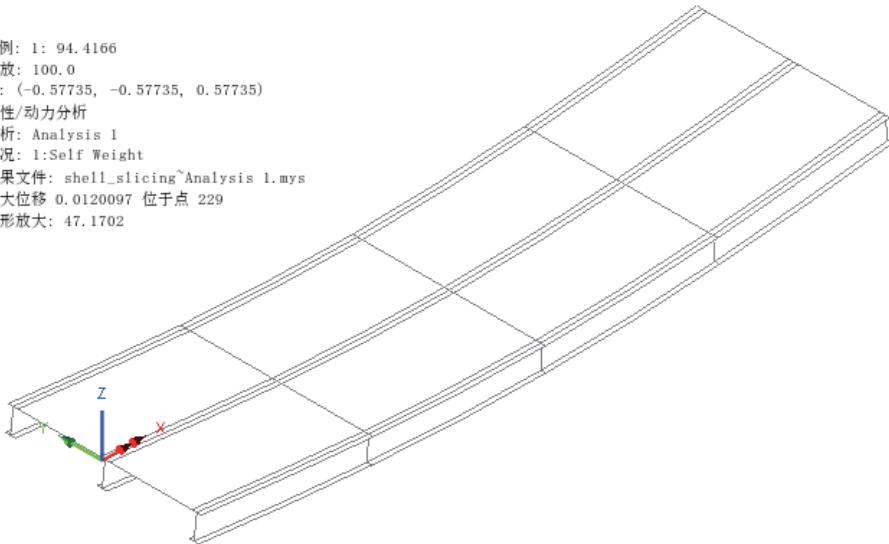
工况分析结果呈现在**树形目录**中，自重的工况会被默认激活。

绘制变形图

- 关闭树形目录**网格, 几何和属性层**。
- 在没有任何模型特征选择的情况下，在图形空白区域点击鼠标右键，选择**变形网格**选项，增加变形层到树形目录**网格**中。弹出变形网格对话框，选择
- 显示**窗口概要**汇总结果。



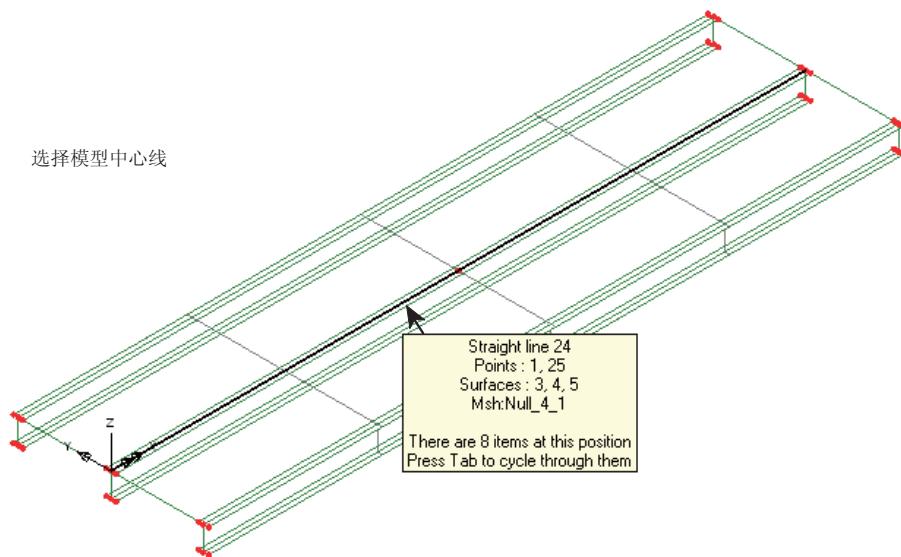
比例: 1: 94.4166
缩放: 100.0
眼: (-0.57735, -0.57735, 0.57735)
线性/动力分析
分析: Analysis 1
工况: 1:Self Weight
结果文件: shell_slicing~Analysis 1.mys
最大位移 0.0120097 位于点 229
变形放大: 47.1702



计算组合工况下力和弯矩的值

- 关闭树形目录**变形网格**和**注解层**.

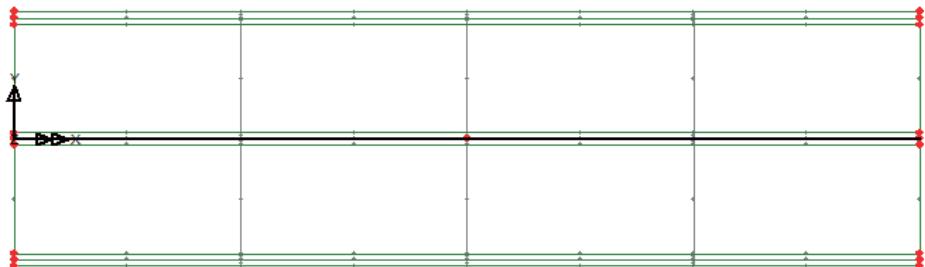
- 在没有任何模型特征选择的情况下，在图形空白区域点击鼠标右键，选择**网格**选项，增加网格层到树形目录□中。弹出网格对话框，点击**确定**选项，接受默认的值。
- 在没有任何模型特征选择的情况下，在图形空白区域点击鼠标右键，选择**几何**选项，增加几何属性层到树形目录□中。弹出几何属性对话框，点击**确定**选项，接受默认的值。
- 在树形目录□中右键组合，选择**激活**选项。自重和HB车辆荷载组合效应下的结果将被显示。
- 选择模型中心线（线11）。这条线将被用于定义切片发生的路径。



N/A 点击图形区域底部的Z轴按钮，设置视图轴沿着整体Z轴方向。

当前模型窗口应该如下图：

三维壳结构的截面切片



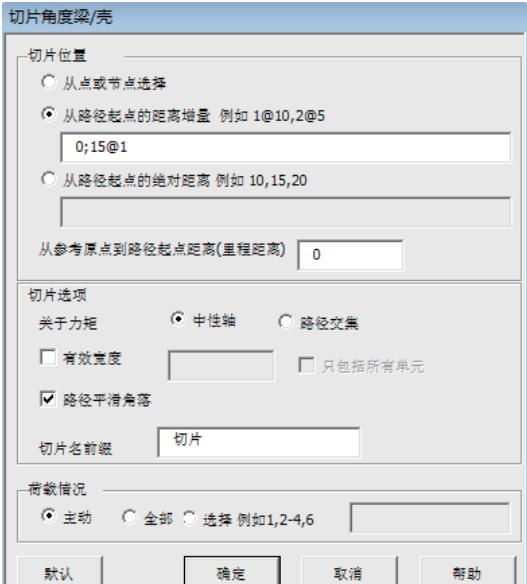
注. 当使用等容积视图按钮来改变模型视图时，切片的定义总是必须在模型沿着整体Z轴视图时进行。

仍然选择模型的中心线（线11）：

工具
梁/壳切片的应力合成

弹出切片对话框。

- 选择**从路径起点处的增量距离**选项。
- 输入**0;15@1**到相关的区域，这将设置切片位置从线的首端(0m)开始，至15m处结束，每隔1m进行切片。
- 设**从参考原点到路径起点的距离(里程距离)**为**0**
- 选择**中性轴**选项，计算力以及关于切片截面中性轴的弯矩。
- 确保取消选择**有效宽度**选项。
- 确保选择了**路径平滑角落**。
- 设置**切片名称前缀**为**切片**，这将是切片截面的名字的前缀。
- 点击**确定**按钮，开始模型的自动切片。





注. 定义切片的位置有三种可行的方法:

- 从路径起点处的增量距离**通过投影点或节点到切片路径上，来定义切片的位置。
- 从参考原点到路径起点的距离**通过提供增量生成切片间距来定义切片位置。只要累计距离在路径长度范围内，这些增量可以为正也可以为负。
- 从路径起点处的绝对距离**是沿着切片路径定义已知切片间距来定义切片位置的。

在路径上平顺处理角落是在定义切片路径时，用来穿过尖角的。如果选择了平滑，则切片平面的方向将被设置为，在连接处路径角度改变值的一半的角度所指方向（如果这个位置与切片一致）。如果平滑没有被选择，则在尖角处的两个切片将以直线或弧线连接。

表格数据

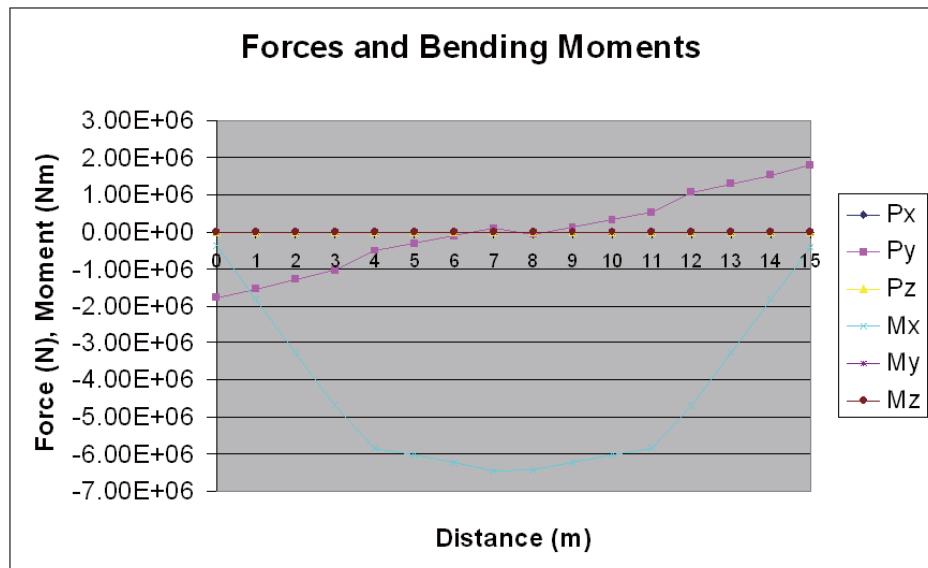
在下图中，切片的力和弯矩将被输出。输入数据与切片轴相关，而且包括了以下信息：切片标题，与切片位置关联的距离，切片截面中性轴的整体坐标，剪力（Px和Py），轴力（Pz），弯矩（Mx和My）以及扭矩(Mz)。如果弯矩以路径交叉点被计算，则坐标将与所选择间距相关的路径上的位置相等。

	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K
	Title	Dist	X	Y	Z	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
1											
2	切片 1	0.0	0.0	0.0	0.0413928	9.04299E-6	-1.78959E6	26.0252E-6	-389.893E3	-0.102756E-3	0.116395E-3
3	切片 2	1.0	1.0	0.0	0.0413928	8.96843E-6	-1.54248E6	26.0672E-6	-1.82672E6	-0.11356E-3	0.110328E-3
4	切片 3	2.0	2.0	0.0	0.0413928	8.89409E-6	-1.29537E6	26.1095E-6	-3.26355E6	-0.124364E-3	0.104262E-3
5	切片 4	3.0	3.0	0.0	0.0413928	8.81963E-6	-1.04826E6	26.1528E-6	-4.70038E6	-0.135167E-3	98.196E-6
6	切片 5	4.0	4.0	-2.95683E-18	0.0413928	9.0898E-6	-518.628E3	18.7392E-6	-5.83074E6	-0.151297E-3	78.2596E-6
7	切片 6	5.0	5.0	-2.95683E-18	0.0413928	9.0396E-6	-316.449E3	18.6687E-6	-6.03675E6	-0.162078E-3	73.4913E-6
8	切片 7	6.0	6.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.98935E-6	-114.289E3	18.5945E-6	-6.24277E6	-0.172858E-3	68.723E-6
9	切片 8	7.0	7.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.93912E-6	-87.9102E3	18.523E-6	-6.44878E6	-0.183642E-3	63.9547E-6
10	切片 9	8.0	8.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.90874E-6	-87.9102E3	1.24974E-6	-6.44185E6	-0.172422E-3	-61.3147E-6
11	切片 10	9.0	9.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.81115E-6	-114.269E3	0.900949E-6	-6.24085E6	-0.145777E-3	57.1987E-6
12	切片 11	10.0	10.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.61364E-6	-316.449E3	0.541333E-6	-6.03985E6	-0.119127E-3	-53.0825E-6
13	切片 12	11.0	11.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.41606E-6	-518.628E3	0.187452E-6	-5.83885E6	-92.4788E-6	-48.9663E-6
14	切片 13	12.0	12.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.65964E-6	-1.04826E6	-0.643078E-6	-4.69432E6	-89.2491E-6	-89.7258E-6
15	切片 14	13.0	13.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.59191E-6	-1.29537E6	-0.252824E-6	-3.26285E6	-59.7247E-6	-94.3981E-6
16	切片 15	14.0	14.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.52459E-6	-1.54248E6	0.136752E-6	-1.83139E6	-30.2001E-6	-99.071E-6
17	切片 16	15.0	15.0	-2.95683E-18	0.0413928	8.45663E-6	-1.78959E6	0.525137E-6	-399.92E3	-0.677133E-6	-0.103743E-3

确定 **取消**

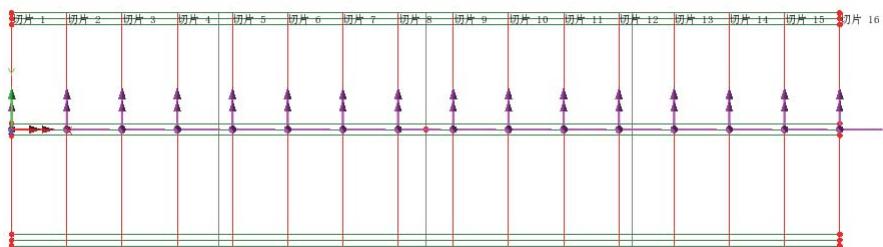
可以设置合适的临界值，使得表中的部分数据被认为为0。

这个表格可以被调整大小，使用**Ctrl + C** 和 **Ctrl + V** 键复制粘贴这些数据到应用软件，例如Microsoft Excel，生成力和弯矩图，如下所示：

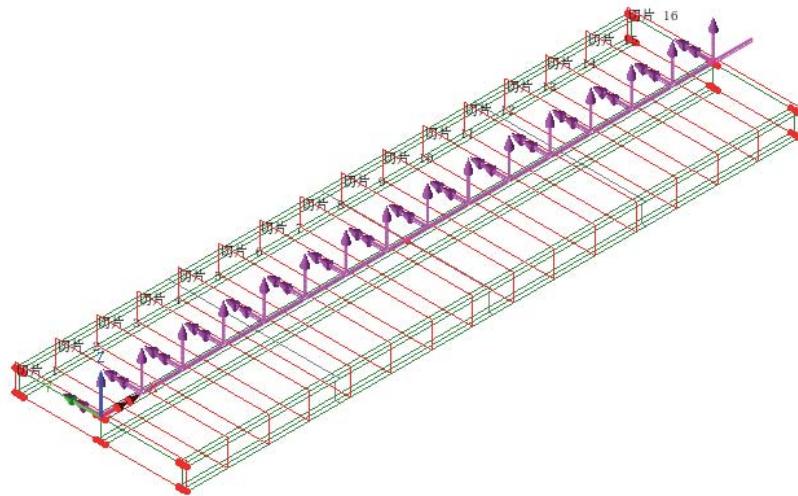


- 如有必要，打开□树形目录中的注解层。

模型上切片的位置如下图所示。这些标注包括了切片的物理位置，它的标题以及表明切片坐标轴的局部坐标系。如果计算关于中性轴的力和弯矩的选项已经被选择，则这个局部坐标系将被定义在中性轴位置。然而如果计算关于切片路径的力和弯矩的选项已经被选择，则局部坐标系将定义为切片路径和切片平面的相交处。



- 点击等容积视图按钮[]，在三维情形下观察模型和切片。



注. 当使用等角视图按钮来改变模型视图时，切片的定义总是必须在模型沿着整体Z轴视图时进行。

- 点击**关闭**按钮关闭切片表格，并删除当前切片说明。

计算对于梁有效宽度的力和弯矩的值

- **Z: N/A** 设置视图方向沿着整体Z轴。

模型中心线（线11）仍然被选择：

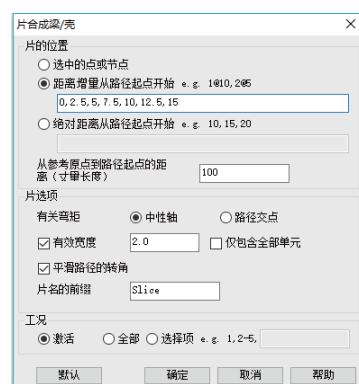
工具
梁/壳切片的应力合成



注. 分隔序列的符合根据用户电脑的区域设置的不同而变化。例如，英语（英国和美国）设置采用逗号作为分隔符，而法语、瑞典语以及其它语言则采用分号。

请输入和你的区域相符合的分隔符。在这个例子中，显示的是英语列表分隔符。

- 输入**0,2.5,5,7.5,10,12.5,15** (使用合适的列表分隔符)到相关区域。这将设置切片开始位置为线的首端（0m），结束位置为15m处，之间的间隔为2.5m。



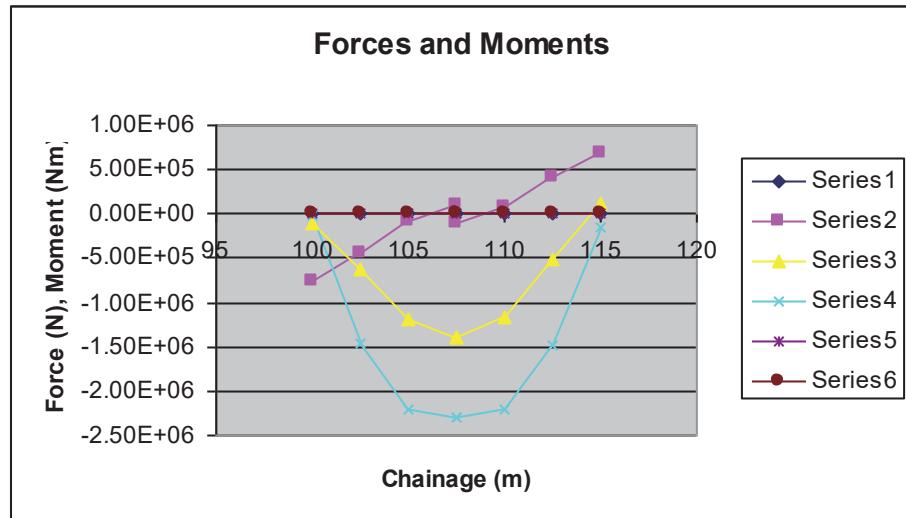
三维壳结构的截面切片

- 设置从参考原点到路径起点的距离(里程距离)为100。则切片路径开始位置在参考原点的100m处，结束位置在115m处。
- 选择有效宽度选项，输入2.0。这将设置切片路径有效宽度为2.0m。这使得在中心点沿着切片方向的有效宽度为2.0米（比如两边各1.0米）
- 设置切片名称的前缀为梁2 (Eff)。这将作为每个切片截面的名字的前缀。
- 点击确定按钮，开始对模型的切片。

对于切片的力和弯矩在如下的表格中输出：

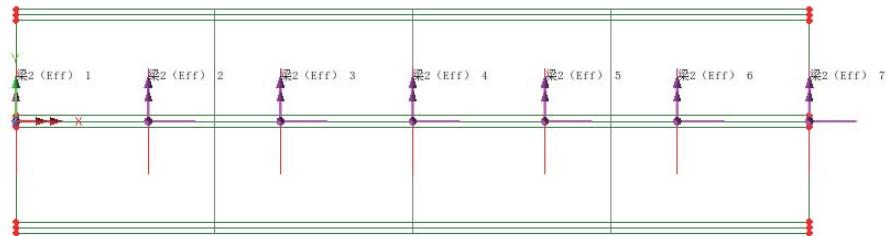
	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K
1	Title	Dist	X	Y	Z	Px	Py	Pz	Mx	My	Mz
2	梁2 (Eff) 1	100.0	0.0	79.855E-18	0.0622785	-0.611026E-6	-84.0243E3	-3.52219E3	-8.26308E3	0.240894E-6	2.2755E-6
3	梁2 (Eff) 2	102.5	2.5	79.855E-18	0.0622785	-1.11954E-6	-49.7364E3	-74.8798E3	-169.94E3	-3.36525E-6	2.90836E-6
4	梁2 (Eff) 3	105.0	5.0	79.855E-18	0.0622785	-0.414219E-6	-23.4069E3	-152.91E3	-275.633E3	-6.39457E-6	1.49636E-6
5	梁2 (Eff) 4 (Z)	107.5	7.5	79.855E-18	0.0622785	0.288072E-6	161.5	-181.4E3	-325.579E3	-9.44682E-6	1.20749E-6
6	梁2 (Eff) 4 (-Z)	107.5	7.5	79.855E-18	0.0622785	1.23248E-6	-595.09E	-182.134E3	-324.989E3	-9.05094E-6	-1.11819E-6
7	梁2 (Eff) 5	110.0	10.0	79.855E-18	0.0622785	1.3755E-6	23.0844E3	-151.432E3	-276.375E3	-6.32578E-6	-1.27333E-6
8	梁2 (Eff) 6	112.5	12.5	79.855E-18	0.0622785	2.25722E-6	47.6034E3	-66.3853E3	-172.268E3	-3.592E-6	-2.92157E-6
9	梁2 (Eff) 7	115.0	15.0	79.855E-18	0.0622785	1.87251E-6	79.4297E3	14.4168E3	-18.6715E3	0.26308E-6	-2.43646E-6

把这些结果复制到电子表格中，生成力和弯矩图，如下图所示：

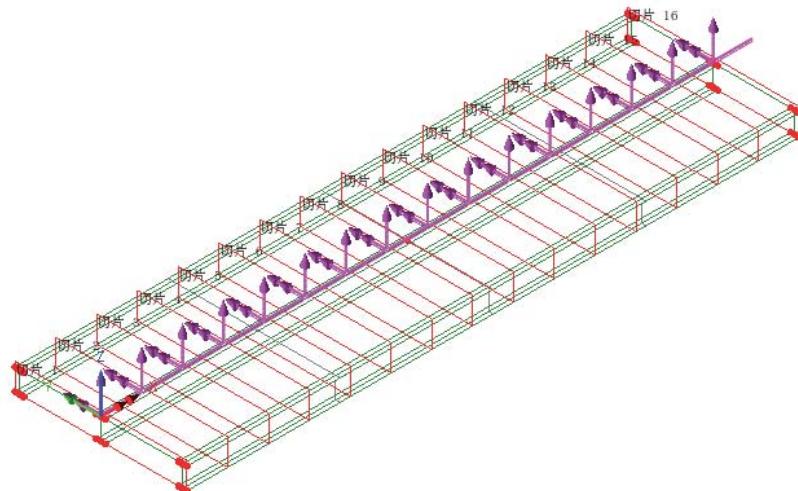


- 点击关闭按钮关闭切片表格，并删除当前切片说明。

桥梁切片的位置和范围如下图所示。图形中的标注包括物理位置，标题以及局部坐标轴。



- 点击等容积视图按钮 ，在三维情况下观察模型中切片的范围。



|工具
|删除梁/壳切片说明

- 删除当前切片的标注。

本例完成。

注

- 曲线结构也可以采用这个工具进行切片。

三维壳结构的截面切片

二维框架结构的地震响应 (频域)

软件产品:	所有LUSAS版本（除简化版本外）
产品选项:	无.

描述

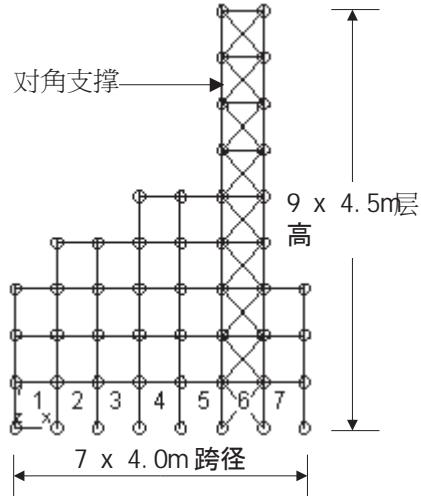
本例对二维塔框架结构进行了谱响应分析。结构的几何特性简化为桁架结构，即结构的每个构件都仅由节点和线来表示。

模型包括模拟混凝土柱的厚梁单元，梁构件以及钢筋对角支撑构件，这些对角构件在末端连接处被钉牢。结构是完全约束的，在水平地面上完全限制了位移和转动。

因为要求获得结构的整体响应，因此继续对塔模型进行简化，用单个单元对每条线进行网格划分。这将有效地避免对于单个梁和柱的局部板模态的提取。这些局部模态可以通过一种更详细的分析独立的进行研究。

谱响应分析在两个截然不同的阶段进行。首先，对结构进行固有频率分析。这用来计算结构振动的前十阶固有模态。特征值、频率以及特征向量被储存下来，用于接下来的谱响应分析。尽管从这个分析中可以获得固有频率，但其它关于变形或弯矩大小的信息还不能确定。

第二个分析阶段是谱响应的计算。使用交互式模态动力学（IMD）工具来进行谱响应的计算。



二维框架结构的地震响应（频域）

在谱响应分析中，对结构施加一个支撑条件的激励。任何支撑运动都可以设想，此例中假设的是地震运动的影响。激励用关于位移、速度或加速度的谱曲线进行定义。在这个阶段，阻尼也可以被指定。

从谱分析中可以获得参与因子，对于每个模态，参与因子代表着激励作用下结构响应的度。一个模态组合也可以被计算。

分析的最后阶段考虑自重和谱响应相互作用，定义两个工况组合，得出最不况力/力矩包络。

采用的单位体系为 N, m, kg, s, C。

关键字

2D, 平面框架, 梁, 末端释放, 渲染, 固有频率, 特征值, 谱响应, 地震, 轴力, 剪力, 弯矩图, 参与因子, 模态动力学, 交互式模态动力学 (IMD), 模态响应, 整体响应, 图形, 动画、组合。

关联文件



tower_modelling.vbs 执行例子的建模。

tower_spectrum.vbs 定义典型的谱曲线激励。

建模

运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注. 此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名为**塔**
- 使用工作目录为**默认**.
- 输入标题为**塔**
- 设置单位体系为**N,m/kg,s,C**
- 选择时间单位为**秒**

- 选择启动模板为**标准**
- 选择用户界面为**结构**.
- 选择竖向轴为**Y轴**.
- 点击**确定**按钮。



注. 在建模过程中注意保存模型。使用撤销按钮能够改正任何错误到上次保存的位置。

定义柱和梁构件



输入坐标为(0, 0), (0, 4.5), (4, 4.5) 和(4, 0) , 点击**确定**。



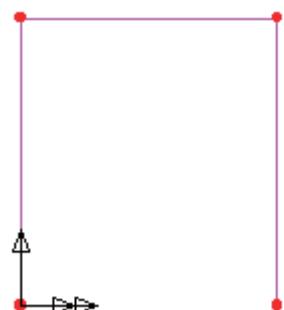
注. 坐标的设置必须采用逗号或空格进行分隔，除非选择了‘网格捕捉’方法。**Tab**键可以用来创造新的输入域。

柱和梁的网格划分

因为只要求结构的整体响应，所以用一个梁单元对每条线进行网格划分。这将有效地避免梁和柱局部振动引起的任何板模态的提取。



- 选择**厚梁, 2D, 线性**。
- 输入网格划分数为 **1**
- 输入特征名为**厚梁**并点击**确定**
- 选择整个模型，从树形目录中选中**厚梁**，拖放到图形窗口。



柱和梁的几何属性



二维框架结构的地震响应（频域）

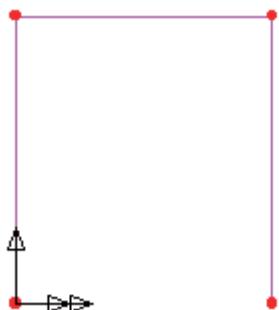
- 从下拉菜单中选择**2D 厚梁**，把对话框中关于柱的值改变为右图表格中所给出的值。
- 输入特征名为**混凝土柱**，选择**应用**按钮。
- 改变对话框中关于梁的值改变为右图表格中所给出的值。
- 改变特征名为**混凝土梁**并点击**确定**

	柱构件	梁构件
横截面面积	0.1	0.08
关于z轴的抗弯惯性矩 (Izz)	0.833e-3	0.533e-3
在Y方向的有效抗剪面 积 (Asy)	0.1	0.08
y方向偏移量 (Ry)	0	0



注. 在实际中柱的几何尺寸可能随着高度而改变，梁的几何尺寸在整个结构中也可能不一致，此例中为了简化结构，所有的混凝土梁和柱的截面都具有相同的尺寸，而且都是实圆形截面。

- 选择两条代表柱构件的竖直直线。(使用**Shift**键)
- 从树形目录中选中**混凝土柱**，拖放到图形窗口中。
- 选择代表梁的水平直线。
- 从树形目录中选中**混凝土梁**，拖放到图形窗口中。



几何属性的设置默认是可见的。一般情况下此例中图表将不会显示几何属性的视图。

柱和梁的材料属性

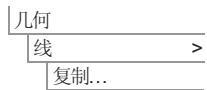


柱和梁由混凝土组成。

- 使用**Ctrl + A** 键或拖拉一个矩形框选择整个模型。
- 从树形目录中选中**Iso1 (Concrete Ungraded)**，拖放到图形窗口。

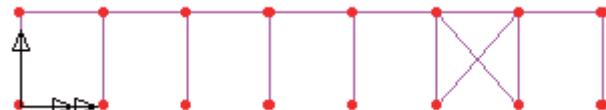
复制柱和梁构件

一个跨的结构已经被定义完成，通过复制可以形成塔底层的其它6跨结构。选择整个模型：



输入X方向的平移距离为 4.

- 输入复制的数目为6
- 点击**确定**按钮创建其它六个跨。

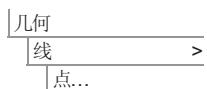


因为此时构件关于Z轴

可以自由旋转，所以为了模拟结构的钉牢的连接，在第六个跨添加对角的支撑。

定义支承构件

- 选择第六跨上对角的两个点（使用Shift键）.



线将被画出.

- 对另一个对角的两个点重复刚才的步骤。

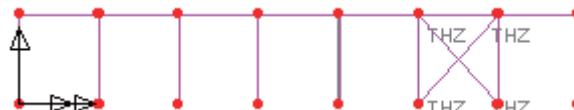
支承构件的网格划分

对每一个支承构件使用单一的梁单元。为了建模钉牢的连接，支承构件的末端关于Z轴必须可以自由的旋转，因此已经存在的网格数据不能够被使用。根据存在的数据来创建新的网格数据。

- 在树形目录中双击**厚梁**.
- 点击**端部释放**按钮，设置**第一端点释放**和**最后端点释放允许Z轴旋转**.
- 点击**确定**按钮返回线网格对话框.
- 改变数据名为**厚梁 (末端固定)**并点击**确定**
- 选择代表支承的两条线，从树形目录中选中**厚梁 (末端固定)**，拖放到图形窗口。



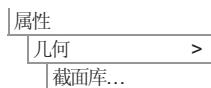
注. 梁末端释放的视图默认是可见的。在树形目录中双击**网格**，选择视图项，取消选择**梁的末端释**



放选项，可以关闭视图。

支承构件的几何属性

对此例，支承构件将被定义为普通梁

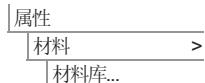


弹出截面库对话框。

- 选择用法为**二维厚梁**。
- 选择截面库为**UK Sections**，选择截面类型为**Universal Beams (BS4)**，选择截面名称为**Bracing member (254x146x43kg UB major y)**。
- 输入属性名为**支承构建**，点击**确定**按钮，增加Universal Beam 特征到树形目录中。
- 选择代表支承构件的两条直线。
- 从树形目录中选中**Bracing member (254x146x43kg UB major y)**拖放到图形窗口。

选择该按钮，可以关闭几何属性视图。在例子的任何时候，点击该按钮也可以直接打开几何属性的视图。

支承构件的材料属性



- 从下拉菜单中选择**Mild Steel**，保留级别为**Ungraded**，点击**确定**增加材料属性到树形目录中。
- 选中两条支承构件，从树形目录中选中**Iso2 (Mild Steel Ungraded)** 拖放到图形窗口。

塔的底层的第一跨已经完全被定义。因为需要复制这一跨去创建其它层，所以构件的支承条件暂时还没有被定义。

复制模型特征

通过复制选择的特征到Y方向指定的位置，可以生成塔的其它层。

- 使用**Ctrl + A** 键选择整个模型。

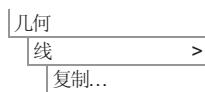


输入Y方向的坐标为**4.5m**。输入特征名为**Y=4.5**。点击**保存**按钮保存。输入复制的数目为**2**，点击**确定**完成。

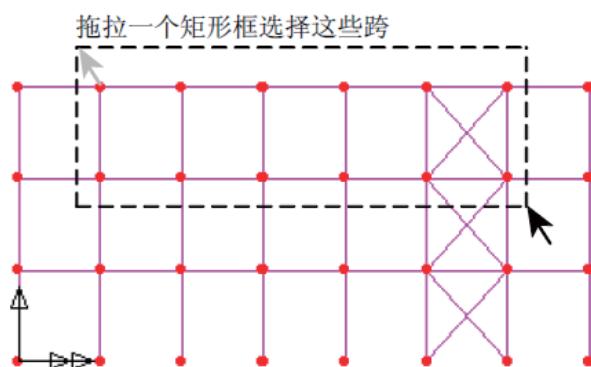


注. 当通过复制生成新的层时，底层上被设置的所有特征，例如线网格划分、几何和材料属性，将自动地复制到其它层上。

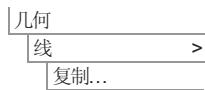
- 如图所示，拖拽一个矩形框选择多跨结构，生成新的层。



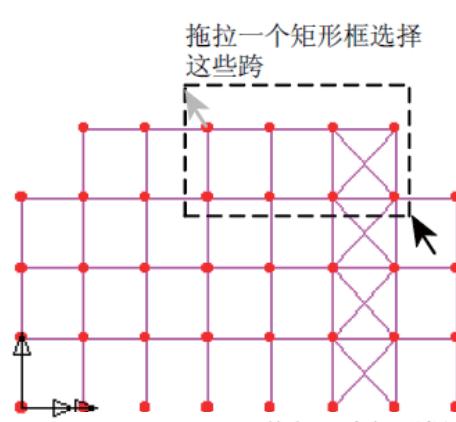
从下拉菜单中选择**Y=4.5**，点击**确定**生成选择构件的一个复制层。



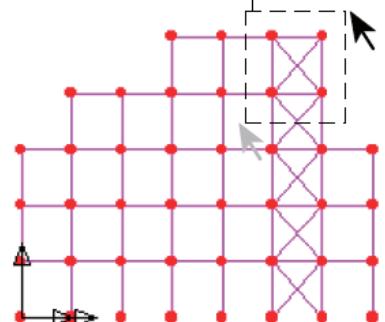
- 如图所示，继续拖拽一个矩形框选择多跨结构，生成新的层。

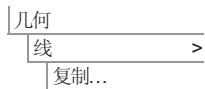


从下拉菜单中选择**Y=4.5**，点击**确定**生成选择构件的一个复制层。



- 继续拖拽一个矩形框选择图示构件，生成结构剩余的层。



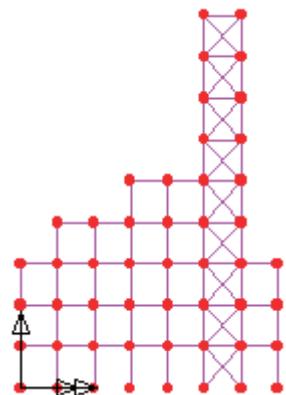


选择特征Y=4.5

- 改变复制数为 4
- 点击确定生成剩余的层。

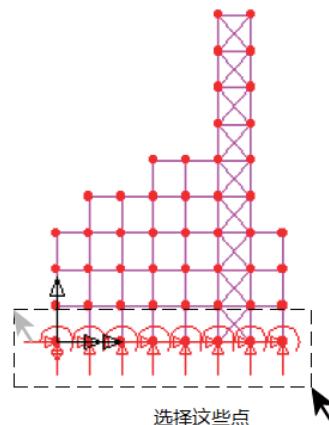
支承

LUSAS默认提供许多常见的支承类型，可以在树形目录中看到。在塔底必须是完全约束，因此三个自由度（U，V和关于Z轴的旋转）必须被限制。一个完全固定支承因此被要求。



设置支承

- 拖拉一个框选中结构底部的8个点。
 - 从树形目录中选中完全固结，拖放到图形窗口，选择所有工况选项，点击确定
- 模型的几何属性现在设置完成。



加载



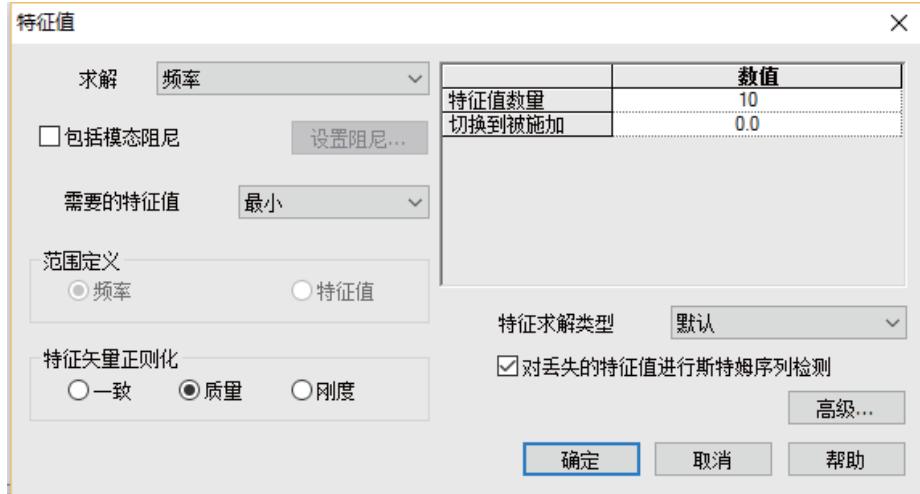
注. 第一步分析中不考虑结构荷载，因为谱组合的分析是基于固有模态分析结果的，它不考虑外部荷载。定义固有模态特征分析控制，完成建模。

特征值分析控制

因为谱响应分析的第一阶段包含了振动固有模态的计算，所以最初特征值提取分析必须被执行。使用一个特征值控制数据库来指定特征值分析的求解参数。在这个例子中，塔振动的前10阶固有模态将被计算。

使用工况属性来定义特征值分析控制属性。

- 在树形目录  中，右键工况工况1，从控制菜单中选择特征值。弹出特征值对话框。



下列参数需要被指定：

- 设置**特征值数量**为**10**
- 设置**切换到被施加**为**0**
- 设置**特征值类型**为**默认**



注. 特征值正则化默认设置为**质量**。如果特征向量被用于接下来的IMD分析，则这个设置是必须的。

- 点击**确定**按钮完成。

保存模型



文件 **保存**

运行分析

在模型已加载下：



打开立刻求解对话框。确保选择**分析1**然后点击**确定**运行分析。

二维框架结构的地震响应（频域）

将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到树形目录  中。.

附带有两个文件将在工作文件夹中生成:



塔.out 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。

塔.mys 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录  中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

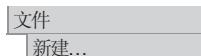
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。.



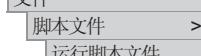
tower_modelling.vbs 执行例子的建模。



 开始一个新的模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为**塔**

- 为了重建模型，在目录<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件**tower_modelling.vbs**。



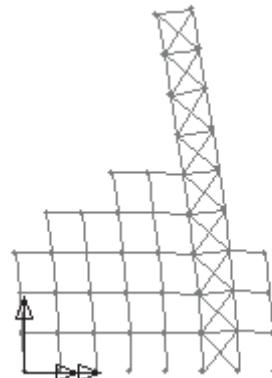
 重新运行分析，生成结果。

查看结果

如果分析是在LUSAS建模器内运行，计算后的结果会顶置在模型文件上面，且默认第一个工况将被激活。

绘制模态形状

- 从树形目录 中关闭 **网格,几何和属性** 层。
- 默认地变形网格层是可见的，再查看其它模态形状。
- 在树形目录 中右键 **特征值2**，选择 **激活** 选项，特征值2对应的变形网格图将被显示。
- 通过激活每一个特征值，可以查看所有模态形状下的变形网格图。



注. 对应于特征值1的模态形状可能是反向的。这是因为在振动过程中，变形可能出现在任意方向上。

打印特征值结果

对于整个结构的特征值结果可以在文本输出窗口中显示。

选择 **激活** 选项，点击 **下一步**。从输入下拉菜单中选择 **None**，确保 **特征值** 在类型下拉菜单中显示，点击 **完成**。特征值结果将被打印到文本输出窗口。

MODE	EIGENVALUE	FREQUENCY	ERROR NORM
1	147.296	1.93160	0.945062E-12
2	1527.44	6.22017	0.252379E-12
3	7481.98	13.7667	0.992755E-13
4	12463.9	17.7683	0.261939E-12
5	16464.9	20.4221	0.968822E-13
6	26008.4	25.6671	0.346929E-12
7	31861.1	28.4087	0.455993E-10
8	33854.1	29.2837	0.157390E-07
9	34920.0	29.7411	0.110320E-06
10	35963.4	30.1822	0.499202E-06



注. 对特征值开平方，然后除以 2π ，可以得到频率 (Hz)。而振动的周期 (s) 就等于频率的倒数 (1/频率)，误差范围的值可能与图示的有所不同。



警告. 系统特征向量已经被标准化（此例中是关于质量），因此任何获得的值（例如位移、力矩）也都是标准化的，并不是真实的设计值。

- 选择该按钮，关闭文本窗口。
- 使用该按钮 ，可以增大图形窗口的尺寸。

谱响应分析

使用IMD工具进行谱响应计算。计算谱响应结果包括下列步骤：

- 定义谱激励曲线。
- 定义动态激励类型（此例中是支承运动加速度），方向，以及使用CQC指定要求的结果类型。
- 激活IMD工况。

使用变形图或力和力矩图，显示谱组合结果。



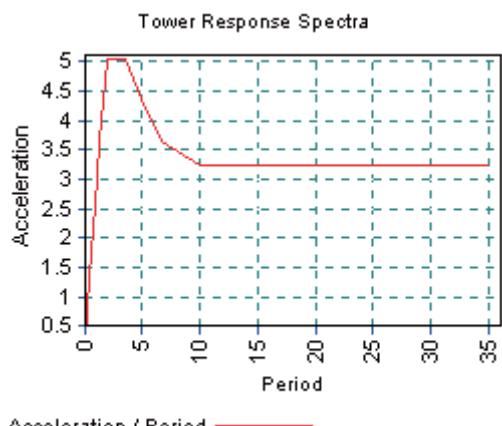
注. 附加阻尼信息也可以被设置。和固有频率分析获得的结果不同，从谱组合获得的输出值是设计值。

阶段 1 – 定义谱激励曲线

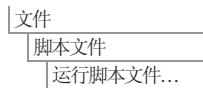
谱激励曲线的值需要被指定。对于这个分析，采用的是关于时间的加速度曲线，阻尼值为5%。



注. 工具>响应谱 命令通常用来定义响应谱数据。然而为了简化输入，此例中全部的响应谱定义将通过一个命令文件获得。



查看结果



- 在目录 \<LusasInstallationFolder>\Examples\Modeler 中选择文件 tower_spectrum.vbs，并点击确定
- 响应谱数据库TOWER和相应的图形数据库将在树形目录中生成。

阶段 2 - 定义动力激励



一个交互式模态动力学工况IMD 谱响应将被添加到树形目录 中.

- 从激励下拉菜单中选择 支点运动，从结果下拉菜单中选择谱，确保使用所有模态选项被选择。
- 修改IMD工况名称为 IMD 谱响应



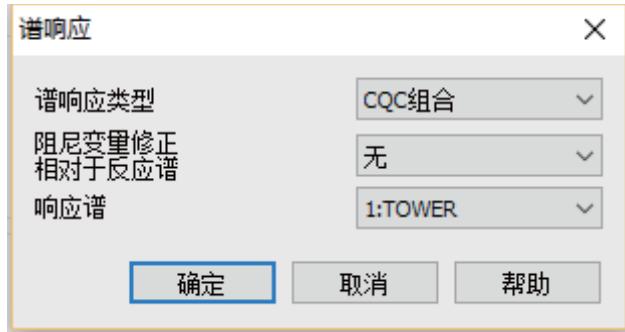
- 点击激励的设置按钮。

- 弹出支点运动对话框，选择 加速度 选项，选择 X 和 相对运动
- 点击确定按钮，返回IMD工况对话框。
- 在IMD 工况对话框中点击结果设置按钮。



二维框架结构的地震响应（频域）

- 弹出谱响应对话框，设置谱响应类型为**CQC 组合**，相对于响应谱的阻尼变量修正为**无**。响应谱选择**TOWER**。
- 点击**确定**按钮，返回IMD工况对话框。
- 点击**确定**按钮完成。



选择IMD结果工况

- 在树形目录⑨中右键**IMD 谱响应**特征名，选择**激活**选项。

谱组合结果现在被激活。接下来的任何结果图形，例如变形图或力矩图，都将只是针对谱组合结果的。

使用页面布局模式

使用工作模式视图能够创建任何尺寸的模型，本例就采用该视图。当前面的结果已经通过该视图被观察时，为了能够添加附加信息而不遮蔽模型，页面布局模式将被使用。

图形窗口将被调整大小，使能够在A4大小的纸上显示网格层。



设置页面布局为**纵向**并点击**确定**

显示谱组合的结果

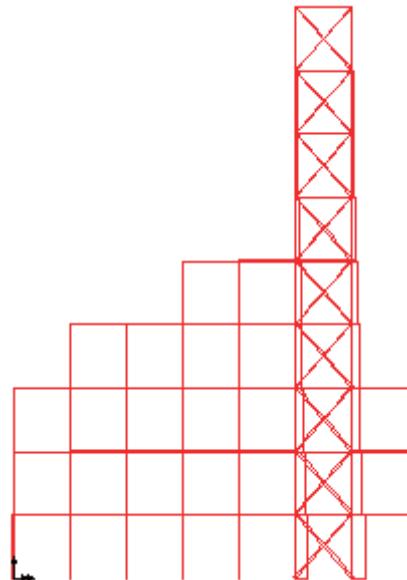
表明谱组合下塔的变形、弯矩以及轴力的图形将被显示。

- 从树形目录⑩中关闭**变形网格**层。
- 增加**网格**层到树形目录⑪中。

轴力图

- 在没有选择模型特征的情况下，在图形窗口中点击鼠标右键选择图表，增加图表层到树形目录中。
- 选择力/力矩 - 厚2D梁 和 FX
- 选择图表显示项，选择标注数值和对选择项进行标注选项。
- 点击确定按钮完成。

当前IMD工况的结果将被计算，每个构件的应力轴力图将被显示。



显示选择构件的结果

- 把光标放在一个构件上，将显示出以前选择的关于此构件上高斯点的结果信息。
- 选择一个构件将显示对于此构件的结果。使用Shift键将选择多个构件。

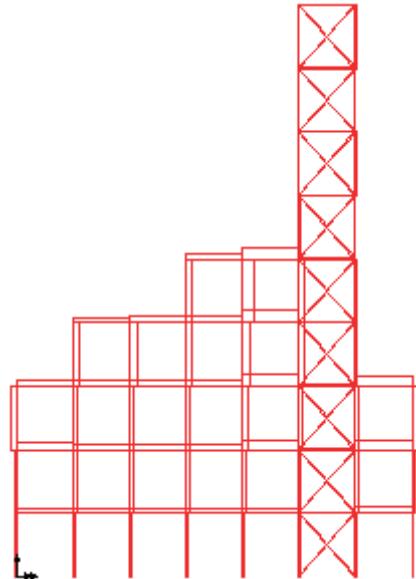


如果需要，使用该按钮观察结果信息。

这些类型的单元结果也能够以等容积绘出。此例中这将在后面被覆盖。

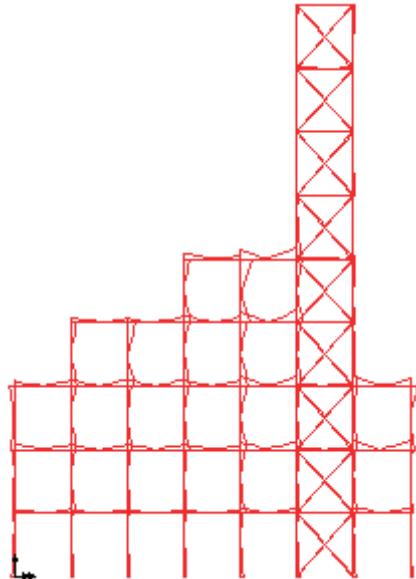
剪力图

- 在树形目录  中双击图表层，弹出图表属性对话框。
- 选择力/力矩 - 厚2D梁 和 FY.
- 点击确定按钮完成。
- 每个构件的应力剪力图将被显示。



弯矩图

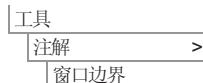
- 在树形目录  中双击图表层，弹出图表属性对话框。
- 选择力/力矩 - 厚2D梁 和 MZ.
- 点击确定按钮完成。
- 每个构件的应力弯矩图将被显示。



打印结果



注. 在工具>注解菜单中可以给图形添加文字和边界标注。



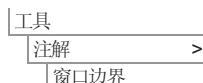
在视图中添加一个边界。



接下来观察结果将如何打印。

这将表明整个模型的弯矩结果将如何显现在打印输出文件中。

- 点击**关闭**按钮，退出打印预览窗口。



从视图中删除边界。



绘制模型选中部分的结果

调整图形窗口的大小，以正常工作模式显示模型。

注. 从页面布局模式改为工作模式，将调整模型的大小并重新布置任何显示的标注。当准备打印查看时，应该使用页面布局模式，而当在屏幕上查看时，应该使用工作模式。

如果仅仅绘制选中部分的结果图，则组可能会被创建。例如，为了仅绘制塔上面4层的结果图：

- 在树形目录 中双击**网格**层，选择**显示**项，取消**选择梁的末端释放**选项. 点击**确定**按钮。

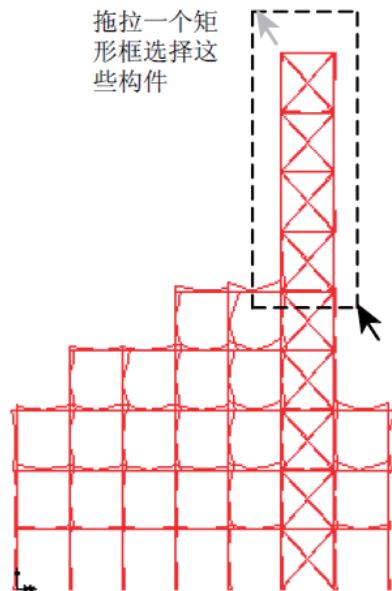
二维框架结构的地震响应（频域）

- 如图所示，拖拉一个矩形框选中塔上面4层。

输入组名为**上面4层**，点击**确定**，完成组的创建。

- 在树形目录  中右键**上面4层**，选择**仅设此项可见**选项，仅打开该组的视图。

拖拉一个矩形框选择这些构件

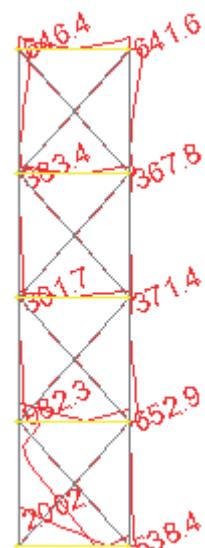


仅仅上面4层的结果将被显示。

- 为了添加数值到选择的构件上，在树形目录  中双击**图表层**，选择**图表显示项**。
- 确保选项**标注数值**和**对选择项进行标注**被选择。
- 设置有效数位数为**4**
- 选择**标注字体**按钮，改变大小为 **11** 并点击**确定**
- 改变角度为 **25**
- 选择**比例** 项，设置指定大小为**2**
- 点击**确定**，显示的图形将没有任何数值，因为没有单元被选择。
- 选择**水平单元**，标签将被显示。



注：选择一个单元后按住**Shift** 键，选择其它的单元，可以显示其它单元的标签。



重新显示整个模型

为了在工作模式下重新显示整个模型：

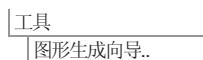
- 在树形目录  中右键塔.mdl，选择 **显示** 选项，打开所有组的显示。选择是也作用与子组中。

关于频率的参与因子图

关于频率的参与因子（X和Y方向）图将被画出。对于当前谱组合，施加X方向的地面运动，图形将表明每个结构模态在X和Y方向所激励的程度。更大的模态参与因子表明在该方向有更大的响应。

使用图形向导

图形向导提供了选择将要在图形X和Y轴上绘制哪个结果的一种按部就班的方法。首先定义X轴。



- 确保 **时程曲线** 选项被选择，点击 **下一步** 按钮。
- 选择 **名称** 选项，点击 **下一步** 按钮。
- 从下拉菜单中选择 **固有频率**，点击 **下一步** 按钮。

接下来定义Y轴。

- 选择 **名称** 结果，点击 **下一步** 按钮。
- 选择 **X向参与系数**，点击 **下一步** 按钮。

接下来可以添加图形的附加信息。

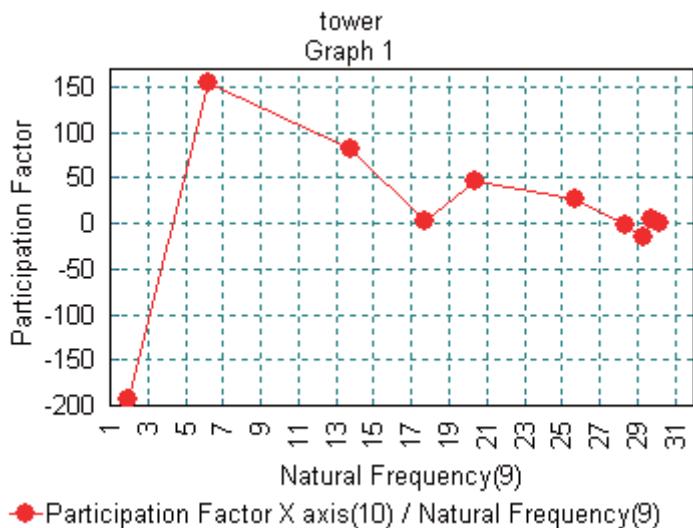
- 输入 Y 轴标题为 **X向参与系数**
- 确保 **显示符号** 按钮被选择
- 点击 **完成** 按钮显示图形。



注. 如果图形或轴的标题没有被输入，则系统将添加默认的名字。



注. 图形上显示的参与因子的符号是任意的，因为所获得的模态形状可能有一个正的或负的幅度。



LUSAS将在新窗口中创建图形，在邻近的表格中显示使用的数值。为了以最佳的效果观察图形，可以扩大窗口至全屏。

从图形中可以发现，第三模态受X方向的运动控制。

接下来在当前的图形窗口，绘制Y方向的参与因子图。

- 确保时程曲线选项被选择，点击下一步。
- 选择以前定义的选项，点击下一步。
- 选择固有频率 结果，点击下一步。

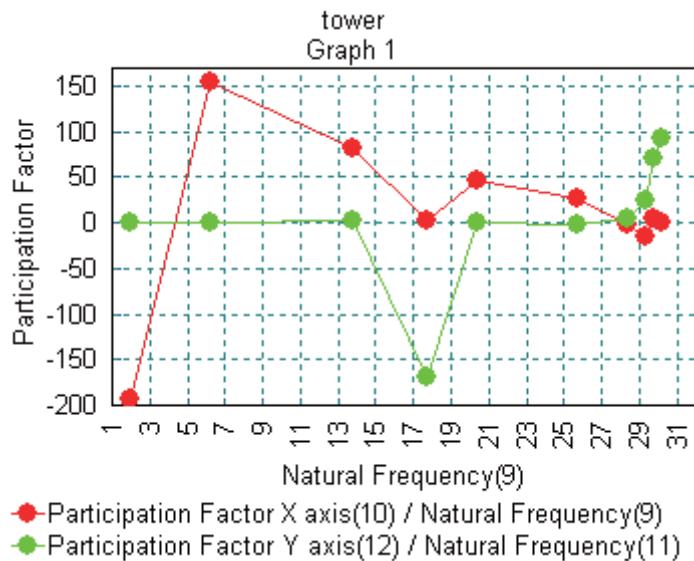
接下来定义图形的Y轴。

- 选择名称结果，点击下一步按钮。
- 选择Y向参与系数，点击下一步按钮。

在当前的图形窗口，图形将被绘制，因此没有附加的标题信息被添加。

- 选择添加到存在的图片，确保前面图形的名字**Graph 1** 被选择。
- 点击完成按钮。

工具
图形生成向导..



关于Y轴的参与因子将被添加到图形上。

从图形中可以看出，第四模态形状受Y方向运动控制。

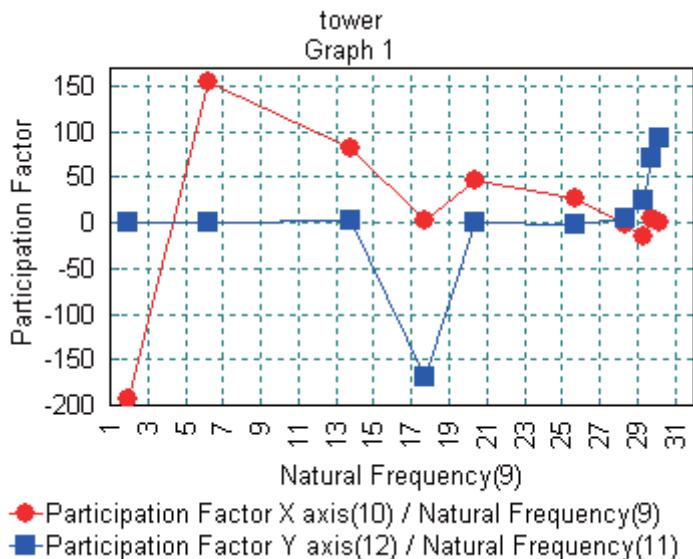


注. 在图形显示区域点击鼠标右键，选择**编辑图片属性**选项，图形的属性可能被修改。

在第二个图形数据库中改变符号：

编辑
图形属性...

- 选择**曲线**项，从下拉菜单中选择第二个数据库**Y向参与系数/固有频率**.
- 改变符号为**正方形**
- 选择**符号开始颜色**和**灰绿**
- 选择**线条颜色**和**灰绿**
- 点击**确定**.



生成模态形状的动画

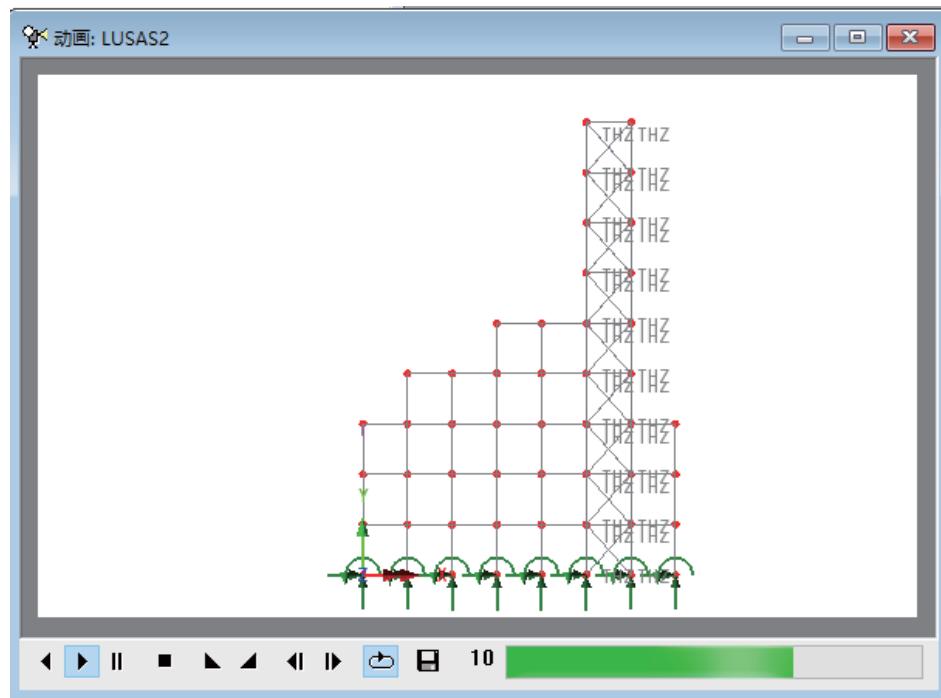
由响应谱引起的占主导的模态形状（特征值结果1, 2, 3和4），接下来将被生成动画。为了能看到结构的变形，变形网格层必须被显示。

- 重新选择包含模型数据的窗口，使用最大化按钮最大化，全屏显示图形。
- 从树形目录删除中删除网格，图表和注解层。
- 增加变形网格层，点击确定。
- 在树形目录结果文件中右键结果文件**特征值 1**，选择**激活**按钮。

接下来将显示对于特征值1的结构的变形。

- 确保**激活的工况**按钮被选择，点击**下一步**按钮。
- 使用具有14个框架的**正弦**变形。对于**0**到**1**的范围，设置幅度为**6 mm**
- 点击**完成**创建并显示动画。

工具
动画向导...



- 为了能以最佳效果观察动画，扩大窗口至全屏。

在窗口底部的按钮可用于放慢、加速、暂停、按帧播放或停止动画。

保存动画

保存动画，可在任何时候在LUSAS中进行重播，或用其它的动画播放器进行播放。

- 确保动画窗口为当前激活窗口。
- 保存动画到你的当前工作目录，输入动画文件名为**塔1**。文件扩展名**.avi** 将自动添加到文件名中。
- 动画被压缩保存到磁盘空间上。所选用的压缩格式依赖于安装的系统。通常选择**Microsoft Video 1** 类型，点击**确定**

对于其它主导模态的动画，重复前面的步骤。

文件
保存为AVI格式...

文件
保存...
 保存模型

二维框架结构的地震响应（频域）

查看自重和谱响应的影响

可以用谱工况和其他工况的组合得出包括恒荷载和活荷载的结果，尽管谱工况结果是根据特征值分析运算出的，位移方向为正。最不利结果仍可以用荷载组合求出。

分析
生成结构分析...

模型中添加一个新的结构分析

- 不选择设置此分析为基础结构分析，从基础数据继承中选择全部
- 输入名称为分析2，点击确定按钮。



在 树形目录中，自重被自动增加到任何一个工况中。

- 在 树形目录，展开分析2，右击工况2并重命名为自重
- 在 树形目录，右击自重，选择重力

运行分析



打开立刻求解对话框，确保勾选分析2，点保存按钮完成操作。

查看结果

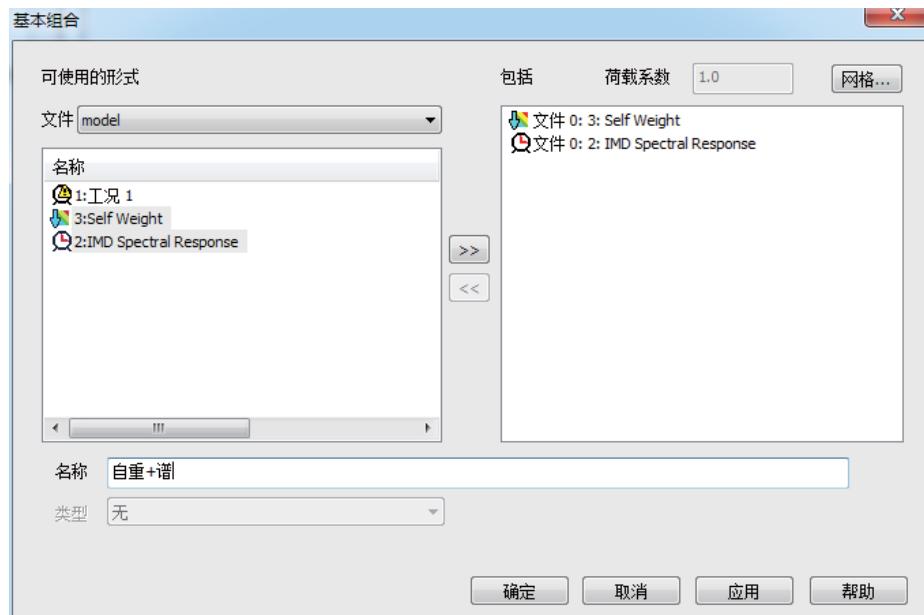
成功分析后，自重条目将被添加至 树形目录。

定义自重和谱组合

新建两个基本组合，查看自重和谱结果的影响，一个为自重加谱反应，一个为自重减谱反应。

分析
基本组合 >

弹出组合设置对话框



- 确认选中下拉菜单中的**model**.
- 选择自重，点击 加入组合，保留默认系数**1.0**
- 选择所有IMD谱结果，点击 加入组合，保留默认系数**1.0**.
- 输入组合名**自重+谱**
- 点**确定**完成操作



注. IMD谱结果参照**分析1**文件里的特征值。

分析
组基本合 >

重复上述步骤创建第二个基本荷载组合。

- 确认选中下拉菜单中的**model**.
- 从模型文件里选择自重，系数**1.0**
- 从模型文件里选择IMD 谱结果，系数**-1.0**
- 输入名称**自重-谱**

二维框架结构的地震响应（频域）

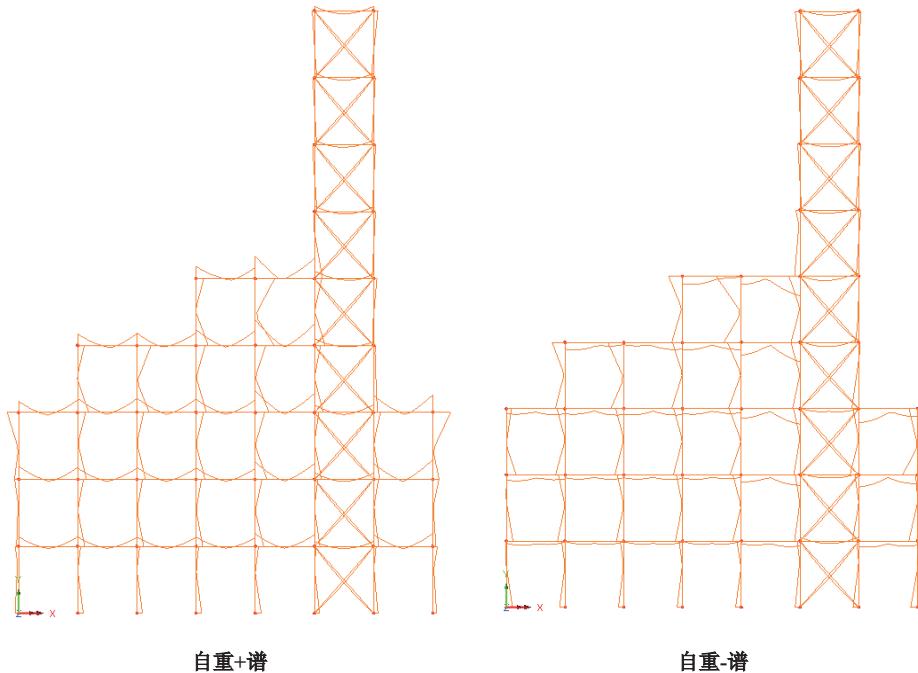
- 点确定完成操作

文件
保存...

 保存模型文件，同时保存已经创建的荷载组合。

激活一个自重与谱组合，可以查看各自的剪力和弯矩结果

使用或修改图标层在框架模型上查看数值



本例完成。

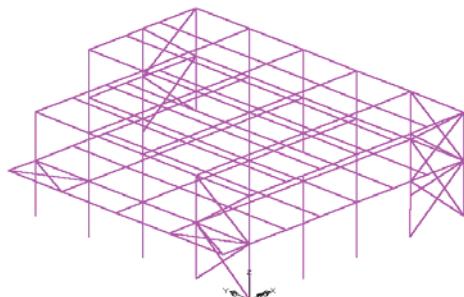
三维框架结构的地震响应 (频域)

软件产品:	LUSAS所有版本（除去简化版本）
产品选项:	无
注：本例超出LUSAS教学与培训版的范围	

描述

本例检验了两层三维框架结构的谱响应。结构的几何特性被简化为线框架结构，即结构的每个构件仅由线单元来表示。结构模型如右图所示。

采用单位体系为N, m, kg, s, C.



目标

分析要求的输出包括：

- CQC组合下的轴力和弯矩图

关键词

地震, 光谱, 响应, 交互式模态动力学, 激励, 特征值, **CQC**组合

关联文件



- 3D_frame.mdl** 结构的建模
- 3D_frame_spectrum_EC8.vbs** 定义对于欧洲规范8的典型谱曲线

讨论

在动态分析上使用的网格定义与静态分析上的稍微有点不同。在静态分析中，根据经验，通常并不太难去估计高应力可能发生的地方。接下来根据这些估计，在高应力区域采用精细网格划分，在低应力区域采用粗糙网格划分。对于动态分析，刚度和惯性力间的相互作用，将导致结构的变形可能与在静态分析中期望的值不同。

在动态分析中，刚度和质量分布需要被考虑。通常，对于动态分析好的方法就是对整个结构采用统一的网格划分，但是在刚性区域一般使用比较粗糙的网格划分。在更加柔韧区域，或者大质量集中区域，网格通常需要划分的更加精细。

在这个例子中，考虑地震响应下建筑物的整体行为。在分析中，低频将占主导地位，因此相关的粗糙网格划分也将满足要求。如果高频占主导地位，或者需要考虑由于单个梁和柱的板模态引起的局部响应，则需要对网格进行修订，划分更多的网格。

谱响应分析分为两个不同的阶段：

1. 进行固有频率分析。用来计算结构振动的前30阶固有模态。特征值、频率以及特征向量将被储存，在接下来的谱响应分析中被使用。为了进行谱分析，模态必须对质量进行标准化。尽管从特征值分析中可以获得固有频率，但其它关于变形或弯矩大小的信息还不能确定。
2. 使用交互式模态动力学 (IMD) 工具来进行谱响应的计算。对于在 LUSAS 求解器中进行一个非交互式谱响应分析，这是一个可供选择的方法。

在谱响应分析中，对结构施加一个支承条件的激励。任何支承运动都可以设想，此例中假设的是地震运动的影响。激励用关于位移、速度或加速度的谱曲线进行定义。在这个阶段，阻尼也可以被指定。

从特征分析中，对于每个模态，参与因子代表着激励作用下结构响应的度。在谱分析中，通过最不利位移或力矩包络图，可以计算谱分析中的模态组合响应。

建模

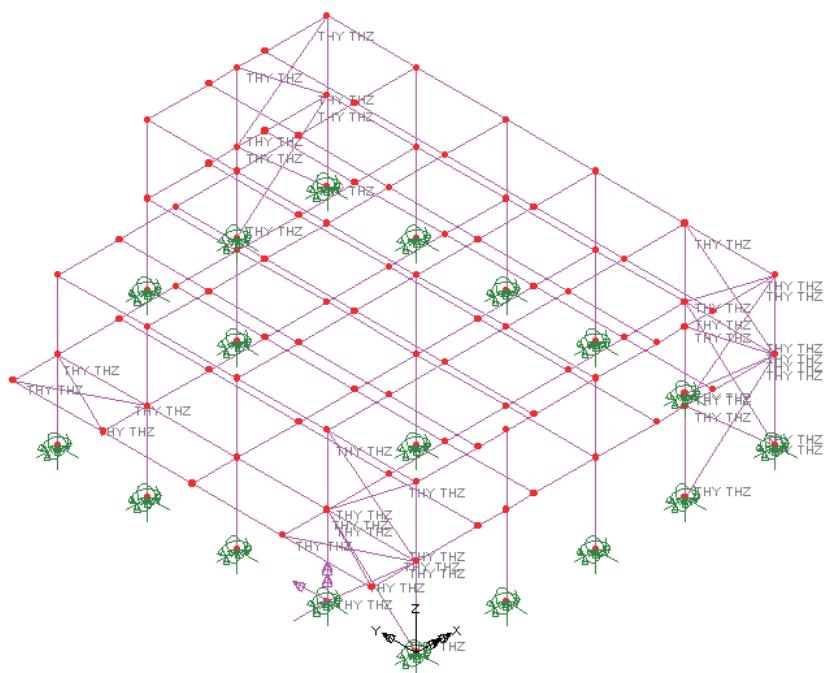
运行**LUSAS** 建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”

创建新模型

对于这个例子，模型文件被提供：

为了创建模型，打开目录\<LUSAS 安装文件夹>\Examples\Modeller中的文件
3d_frame.mdl



如果需要，可以选择该按钮，在三维情况下观察框架

保存模型

保存模型文件至\<Lusas安装文件夹>\Projects 目录.

三维框架结构的地震响应 (频域)



注. 对这个分析不考虑静态结构荷载，因为在使用固有频率分析得到的结果进行结果处理时，一个谱组合被执行。

通过定义控制属性，建模将被完成。

定义特征值控制

使用工况属性来定义特征值分析控制。.

- 在目录 中，右键工况工况 1，从控制菜单中选择**特征值**。

弹出特征值对话框。下列参数需要被指定：

- 设置**特征值数量为30**
- 确保**切换到被施加**被设置为 **0**
- 确保**特征值类型**被设置为默认



注. 特征值正则化默认设置为质量。如果特征向量被用于接下来的IMD分析，则这个设置是必须的。

点击**确定**按钮完成

保存模型文件。

运行分析

在模型已加载下：



打开立刻求解对话框。确保选择**分析1**然后点击**确定**运行分析。

将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

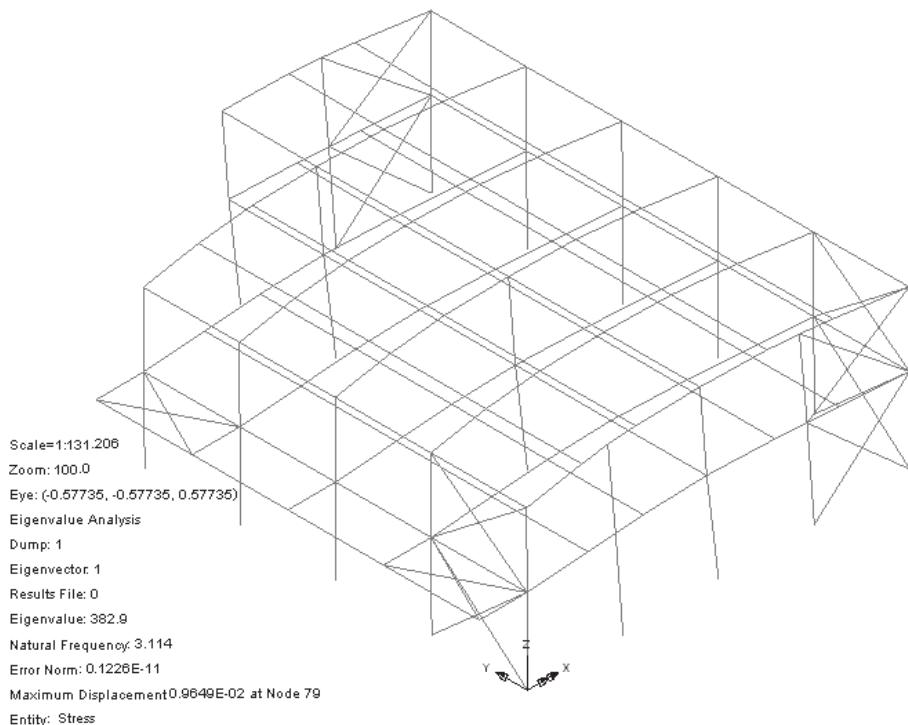
查看结果

如果分析是在LUSAS建模器内运行，计算后的结果会顶置在模型文件上面，而且对于每个特征值的工况结果可以在工况层中看到。默认特征值1被激活。

绘制模态形状

- 在 目录中关闭**网格、几何和属性**层。

- 在没有选择模型特征的情况下，在图形窗口中点击鼠标右键选择**变形网格**，增加变形网格层到树形目录█。选择**显示**项，取消选择**梁的末端释放**选项，点击**确定**按钮，接受默认设置，显示特征值1下的变形网格图。
- 点击**窗口概要**项。



注. 窗口概要显示了特征值、固有频率以及在节点上位移的值。注意，位移的值是非定量的，而且与在特殊模态下的质量相关。因此使用基本特征值分析，仅可以获得频率和模态形状。



注. 模态形状可能会与上图相反，因为任意监测到的震动变形可能会发生在不同方向。

- 在█目录中右键**特征值 2**，选择**激活选项**。对于特征值2的变形网格图将显示。

激活每一个特征值，可以查看所有模态形状下的变形网格图。

打印特征值结果

对于整个结构的特征值结果可以在文本输出窗口中显示。



- 选择**激活**, 点击**下一步**
- 从输入下拉菜单中选择**None**, 确保**特征值**在类型下拉菜单中显示, 点击**完成**.

特征值结果将被打印到文本输出窗口。这里只打印了前10阶模态的值。

```
Results File = \<LUSAS Installation Folder>\Projects\3D_Frame.mys ID=0 Eigenvalues
```

MODE	EIGENVALUE	FREQUENCY	ERROR NORM
1	382.904	3.11433	0.168140E-11
2	1011.29	5.06126	0.774353E-12
3	1599.54	6.36527	0.431202E-12
4	1891.32	6.92154	0.236809E-12
5	2336.34	7.69287	0.571844E-12
6	2525.21	7.99777	0.384185E-12
7	3924.31	9.97015	0.421926E-12
8	4153.57	10.2572	0.260236E-12
9	4183.07	10.2936	0.248550E-12
10	6658.98	12.9874	0.380041E-12



注. 对特征值开平方, 然后除以 2π , 可以得到频率 (Hz)。而振动的周期 (s) 就等于频率的倒数 (1/频率), 误差范围的值可能与图示的有所不同。



警告. 系统特征向量已经被标准化 (此例中是关于质量), 因此任何获得的值 (例如位移、力矩) 也都是标准化的, 并不是真实的设计值。

- 选择窗口顶部右上角的关闭按钮, 可以关闭文本窗口.

检查质量参与因子



注. 为了能够成功的进行响应分析, 用户应该确保结构总质量的大部分已经在分析中考虑到。这要求检验大约总质量的 90%是在整体X和Y方向。没有检验总质量的大部分是否在分析中考虑, 可能导致一些重要的模态丢失, 而且接下来在结果响应分析中发生错误。



- 选择激活，点击下一步
- 从输入下拉菜单中选择**None**，确保**总体质量参与系数**在类型下拉菜单中显示，点击完成。总体质量参与系数结果将被打印到文本输出窗口。

为了便于观察，仅仅打印出第20至25阶模态的值。从下表中可以看出，90%的值已经在模态22中达到。

Results	File	=	F:\xiang_excise\Associated	Model
Data\3D_frame\3D_frame~Analysis 1.mys	ID=	0	Eigenvalues	

MODE	SUM MASS X	SUM MASS Y	SUM MASS Z
20	0.861201	0.933385	0.122995E-01
21	0.870885	0.937375	0.123688E-01
22	0.945303	0.937380	0.123710E-01
23	0.945422	0.937388	0.130555E-01
24	0.945428	0.937470	0.304988
25	0.945451	0.937589	0.308786

- 选择窗口顶部右上角的关闭按钮，可以关闭文本窗口。
- 使用最大化按钮，增大图形窗口至全屏

谱响应分析

用IMD工具进行谱响应计算。这包括定义谱激励曲线和激励，以及指定在 IMD 工况中要求的结果。接下来通过激活IMD工况，谱结果能够被检验。

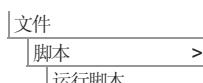
附加阻尼信息也可以被设置。和固有频率分析获得的结果不同，从谱组合获得的输出值是设计值

阶段 1：定义谱激励曲线

谱激励曲线的值需要被指定。对于这个分析，采用的是关于时间的加速度曲线。



3d_frame_spectrum_ec8.vbs 定义关于欧洲规范EC8的响应谱



- 从目录 \<LUSAS 安装文件夹 >\Examples\Modeller 中选择文件 **3d_frame_spectrum_ec8.vbs**，点击确定。

三维框架结构的地震响应 (频域)

- 包含关于时间和加速度的谱数据的响应谱数据库**3D_frame_spectrum**将在树形目录中显示。

阶段 2：定义动力激励

一个交互式模态动力学工况**IMD 1**将被添加到树形目录中。

- 从激励下拉菜单中选择**支点运动**，点击激励的**设置**按钮，弹出支承运动对话框，选择**加速度和用户指定**，在框中输入X方向值为**1.0**，Y方向值为**0.6**。从下拉菜单中选择**相对运动**。
- 从结果下拉菜单中选择**谱**，点击谱的**设置**按钮，设置谱响应类型为**CQC组合**，阻尼变量修正相对于反应谱为**无**，选择反应谱为**3D_frame_spectrum**，再点击**确定**按钮，返回IMD工况对话框。
- 确保使用**所有模态**选项被选择。
- 点击**确定** 完成。



注. 使用用户指定选项，单个地震响应可以同时施加到多个方向，在这个例子中，全部地震响应被施加到 X 方向，同时 60% 的地震响应被施加到 Y 方向。在实际情况下，由于附加数据的不足以及依赖使用的设计规范，水平地震响应的一部分也可能施加到竖向 Z 轴方向。



注. 进行模态组合有很多不同的方法：

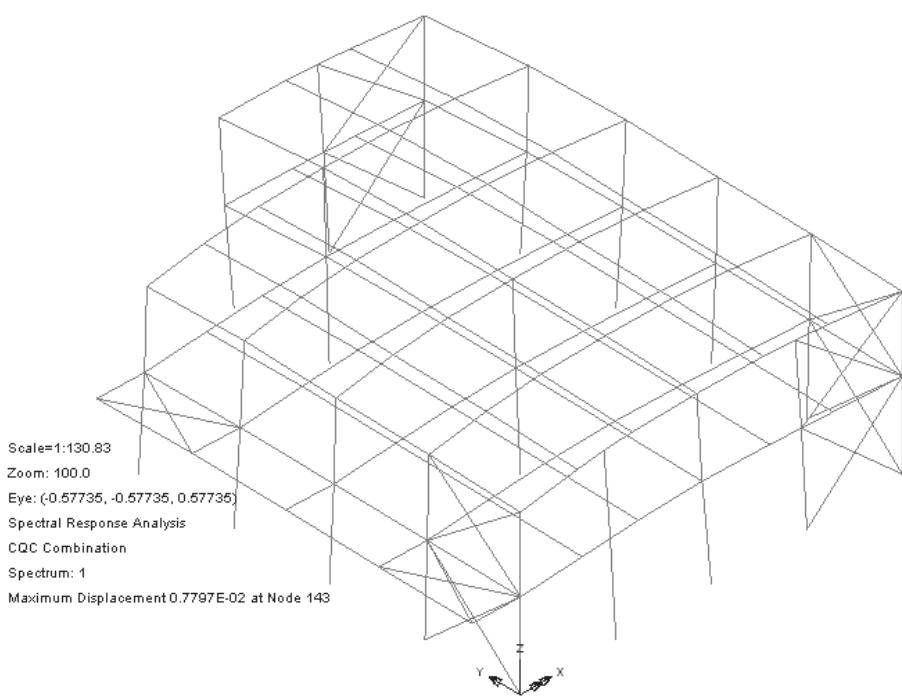
- 如果固有频率被很好的分解，则平方 (SRSS) 总和的平方根已被表明能得出合适的结果。
- 在模态具有精细分解的固有频率的情形下，可以假定 AbsSum 之间在相位上可以达到峰值。.
- CQC 方法能够被使用，来有效地组合 SRSS 和 AbsSum 方法。



注 如果定义的阻尼与谱曲线固有的值不同，则需要对它进行修正，提供多个修正选项，详情参考“**理论手册**”。

阶段 3：选择IMD结果工况

在树形目录 中右键**IMD-1**工况名，选择**激活**选项。



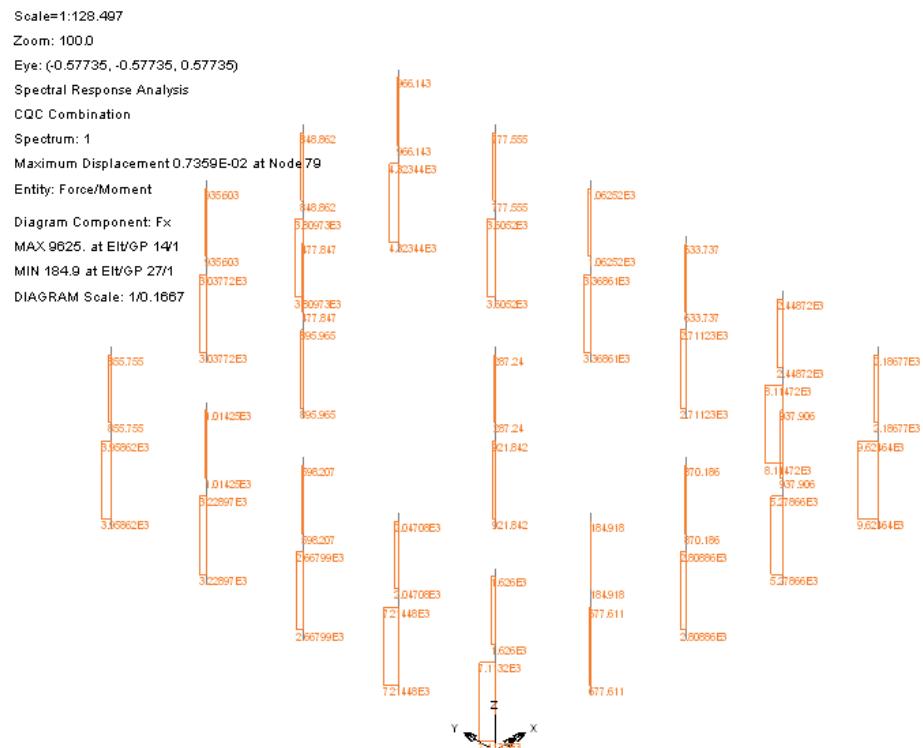
阶段 4：显示谱组合结果

表明谱组合下构件的弯矩以及轴力的图形将被显示。

- 在树形目录 中右键组名**Columns**和设置仅此项可见。
- 从树形目录 中删除**变形网格**层。
- 在没有选择模型特征的情况下，在图形窗口中点击鼠标右键选择**图表**，增加图表层到树形目录 。
- 选择**力/力矩 - 厚3D梁**和 **Fx**。选择**图表显示**项，选择**标记数值**和。绘出在**单元长度**的80%上的值，点击**确定**按钮完成。.

注意单元轴方向和按屏幕显示选项显示为灰色，因为这与轴应力图表已没有关联，只能获得按照屏幕显示的结果。

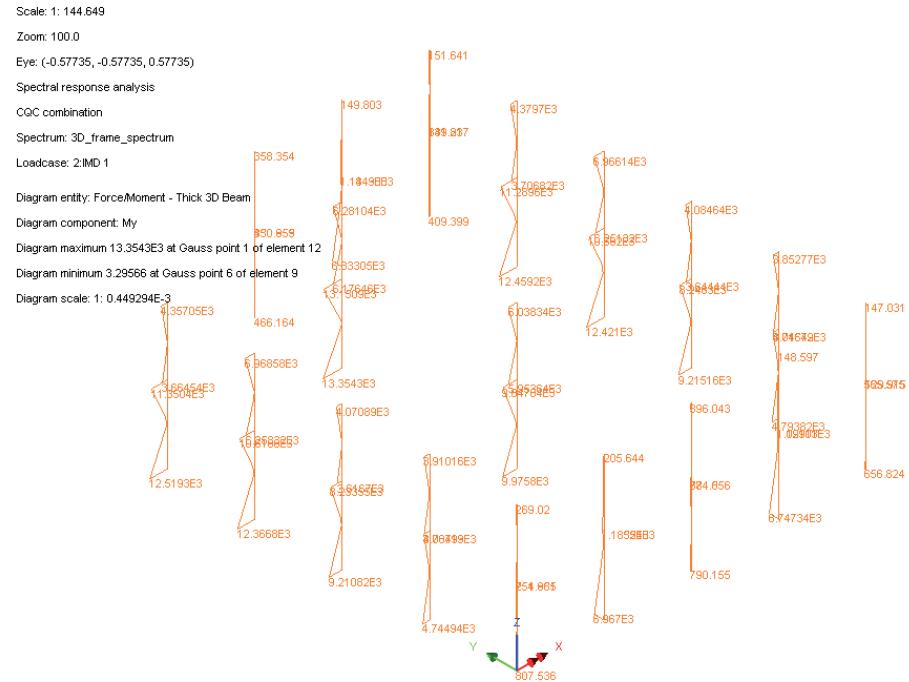
三维框架结构的地震响应 (频域)



对于当前IMD工况，结果将被计算，每个构件的关于力的轴力图将被显示。如果需要，使用放大按钮观察结果信息。这些类型的结果也可以在选择的模型特征上绘制出。

- 在树形目录 双击图表查看属性。
- 选择力/力矩 - 厚3D梁和分量 My , 点击确定按钮完成。

查看结果



注意按照单元轴方向为除了Fx分量外其他所有分量默认的图表显示选项，如果需要可以通过选择图表显示选项卡中的平铺于屏幕来进行修改。

文件
保存

 保存模型文件。

此例完成。

板梁的屈曲分析

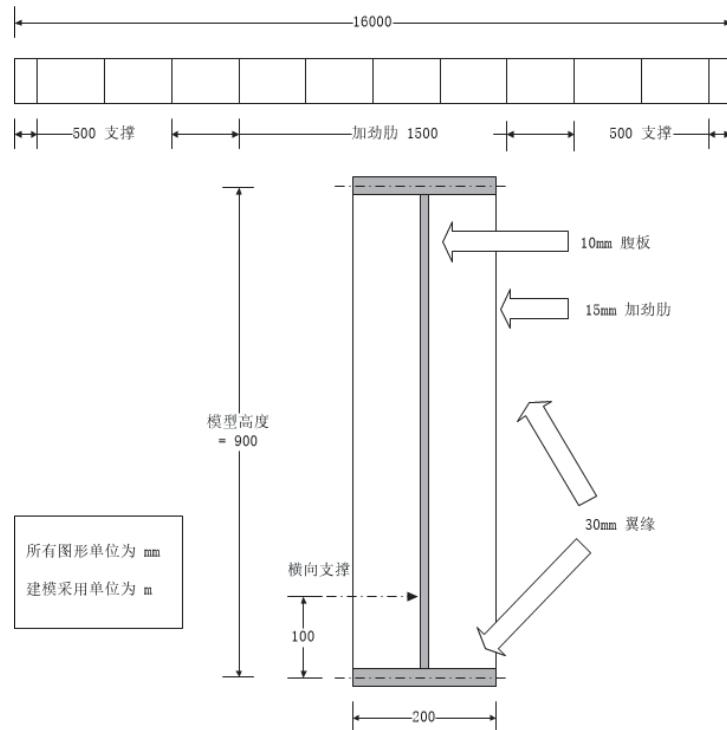
软件产品:	LUSAS 桥梁
产品选项:	无
注: 本例超出教学与培训版的范围	

描述

本例研究了具有腹板加劲件的钢板梁的屈曲行为。

梁在两端承受固定滚轴支撑。连接在梁上的横隔板提供给梁局部侧向约束。代表横向钢铺板的分布荷载被施加到梁腹板的选择部分。钢板使用薄壳 (QSL8) 单元建模。

采用单位体系为 kN, m, t, s, C.



目标

分析需要输出内容包括:

- 表明由施加荷载引起的位移的变形图.

板梁的屈曲分析

计算屈曲荷载

关键字

简单几何属性, 板的屈曲, 线性屈曲, 特征值屈曲, 变形网格图, 打印特征值。

关联文件



plate_girder_modelling.vbs 执行例子的建模。创建一个新模型并运行此文件后, 例子可以从标题[运行分析](#)部分继续。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“[运行LUSAS建模器](#)”。



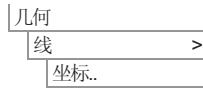
注. 此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令[文件>新建](#)来新建一个模型文件, 建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建纵梁模型

- 输入文件名为**板梁**
- 使用**默认**工作目录.
- 输入标题为**板梁的屈曲分析**
- 从下拉菜单中选择单位体系为 **kN,m,t,s,C.**
- 设置时间单位为**秒**
- 选择启动模板为**标准**.
- 使用用户界面为**结构**.
- 选择竖轴为**Y轴**选项.
- 点击**确定**按钮.

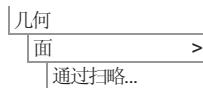
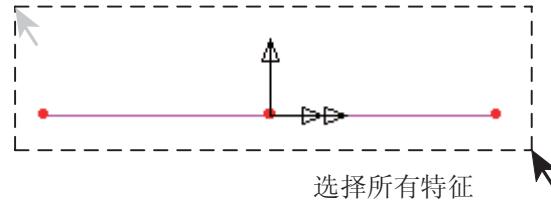
几何特征

首先建立梁的横截面，然后扫略复制成半个模型，最后镜像为全部板梁模型。



输入坐标为(-0.1,0), (0,0)和(0.1,0)，定义代表梁底部翼缘的直线。点击确定按钮。

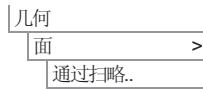
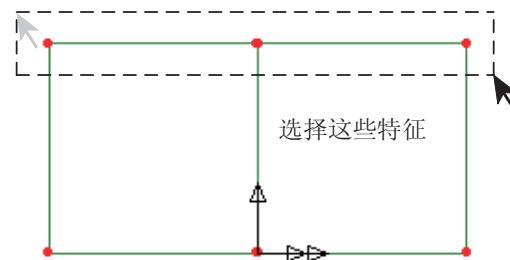
- 拖拉一个框选中这条线，如图。



输入沿Y方向的平移值为0.1创建一个平面，用来定义末端加劲件的一部分。点击确定完成。

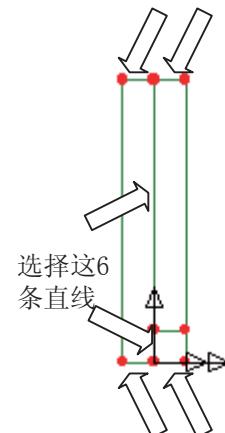
- 拖拉一个矩形框选中图示两条线。

输入沿Y方向的平移值为0.8，点击确定 创建面，定义末端加筋件的一部分。

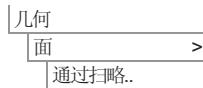


梁在末端有500mm长的支撑区域，接下来首先被创建。

- 选择代表梁横截面的6条线，如图所示。



几何属性



输入沿Z方向的平移值为0.5。点击确定完成。

板梁的屈曲分析



注. 在建模过程中注意保存模型。使用撤销按钮能够改正任何错误到上次保存的位置。



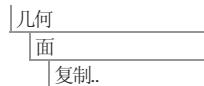
注. 如果需要选择线，可按住L键；同样地，选择点，可按住P键；按住S键选择面，按住V键选择体，按住G键选择几何。这些快捷键可在建模手册中查看。



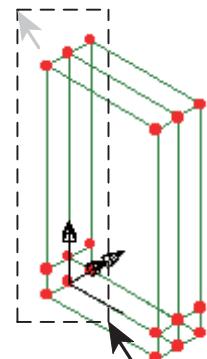
使用该按钮，可以在图示相似视角查看模型。

在支撑区域的每一边，都有一个加劲件。

- 选择代表2个腹板加筋件的4个面。



输入 沿Z方向的值为**0.5**，**复制平面**，来定义腹板加筋件。**点击确定完成**。



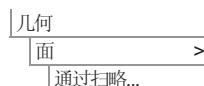
选择这4个面



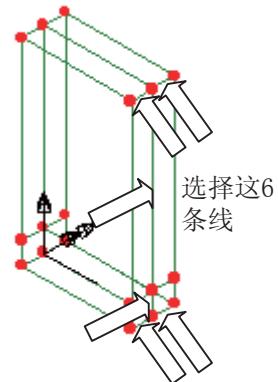
注. 右键菜单中提供了许多常用功能选项。选中模型中某一几何，点击右键，从右键菜单中可以找到**复制**，**删除**，**移动**和**扫略**。

梁沿着长度方向具有1500mm长的内部板部分。

- 选择代表梁横截面的6条线。如果需要，使用放大工具方便选择。

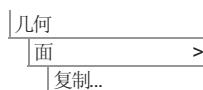


输入 Z方向的平移值为**1.5**。**点击确定按钮完成**

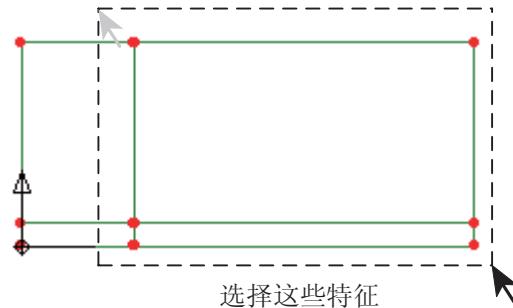


- 右键 **X: N/A** 选择 **旋转+Z+Y**。

- 按住**Shift** 键，选择沿**X**坐标轴的屏幕显示。
- 拖拉一个矩形框选择如图所示部分。



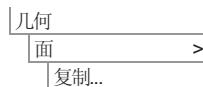
输入沿**Z**方向的值为**1.5**，
复制平面，定义腹板和加筋件。



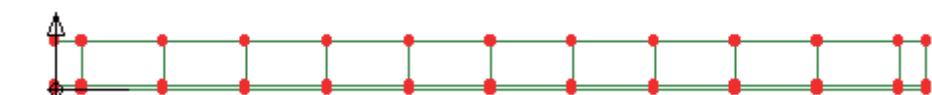
- 输入复制的数目为**9**，点击确定按钮。

最后，创建梁的另一端支撑。

- 拖拉一个矩形框选择支撑端和腹板加劲件，如图所示



输入沿**Z**方向的值为**15.5**，
复制平面，定义腹板和加筋件。点击确定完成。



网格划分腹板加劲件

线网格划分将被用于控制板的面网格密度。所有定义的线默认地有4个线网格划分。其中一些线需要指定不同的网格划分。

选择该按钮观察梁

线网格划分

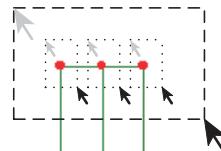
代表顶部翼缘、底部翼缘以及腹板和腹板加劲件一部分的直线，需要设置1个网格划分。给直线设置线网格划分，可以单个选择这些线，但是LUSAS为这类工作提供了高级的选择和取消选择工具。

板梁的屈曲分析

- 按住键盘上的**L 键**, 拖拉一个矩形框仅选择直线, 如图所示。
- 保持线被选中, 按住**ctrl**键框选三个点



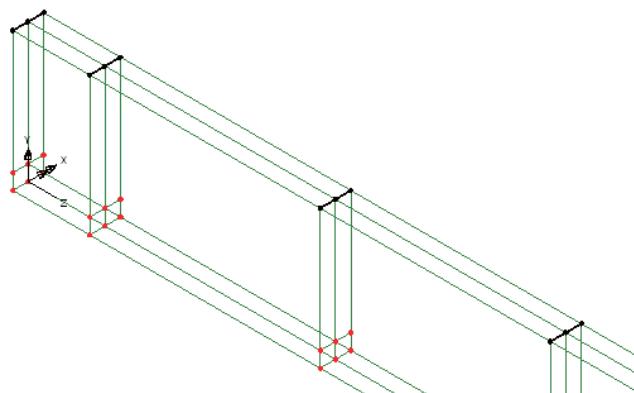
注. 使用**Control** 键取消选择前面矩形框中的线, 这些线将因此保留4个线网格划分。



1. 按住L键拖拉一个框选择这些特征
2. 按住Control键, 选择图示3个内部特征

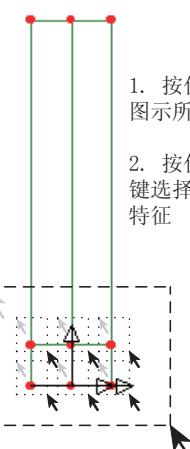


使用等容积按钮可以检查线的选择。



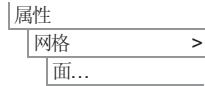
检查完毕后回主视角。

- 在线被选择的情况下, 从树形目录中选中**段数=1** 拖放到图形窗口。
- 按照对顶部翼缘相似的方法, 按住**L**键, 拖拉一个框选择图示部分。
- 接下来按住**Control** 键, 对图示6个点的每一个拖拉一个框, 取消选择相应的直线。
- 从树形目录中选中**段数=1** , 拖放到图形窗口。



1. 按住L键框选图示所有特征
2. 按住Control键选择图示内部特征

面网格划分



- 选择**薄壳**, **四边形**和**二次方程式**。LUSAS 将选择QSL8单元。
- 输入特征名为**薄壳(QSL8)**，点击**确定**完成。
- 选择整个模型(**Control + A**)
- 从树形目录中选中**薄壳(QSL8)**，拖放到图形窗口。

网格划分将被画出。注意，默认情况下图示的网格节点并不显示。



使用等容积视图按钮，观察模型的网格划分。



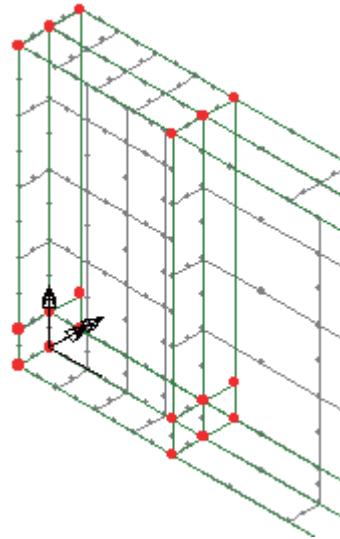
使用放大按钮，检验网格的定义。



使用调整大小按钮，显示整个模型。

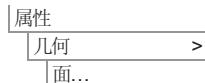


使用指针按钮，返回正常指针工具。



几何属性

三个钢筋的厚度需要模拟腹板、翼缘以及腹板加筋件。



- 输入厚度值为**0.01**，偏心距保留为空白。输入特征名为**厚度=0.01m**。点击**应用**按钮创建特征。
- 改正厚度为**0.015**，改变特征名为**厚度=0.015m**。点击**应用**按钮创建特征。
- 改正厚度为 **0.03**，改变特征名为**厚度=0.03m**。点击**确定**按钮完成。



选择该按钮观察梁。

- 选择整个模型(**Control + A** 键)

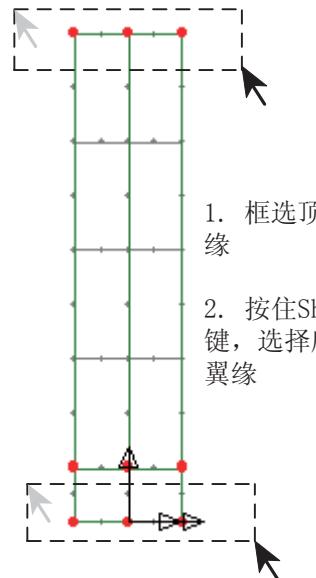
- 从树形目录中选中**厚度=0.015m**，拖放到图形窗口。



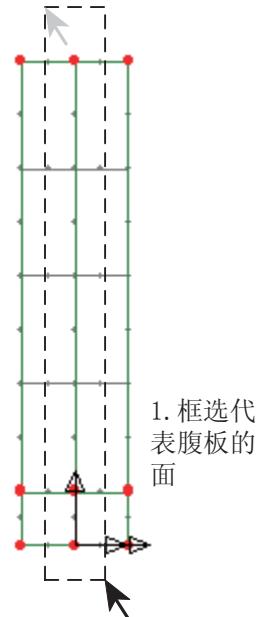
关闭渲染。

板梁的屈曲分析

- 选择代表顶部和底部翼缘的面。
- 从树形目录中选中**厚度=0.03m**, 拖放到图形窗口。



- 选择代表腹板的面。
- 从树形目录中选中**厚度=0.01m**, 拖放到图形窗口。
- 操作完成, 点击图形窗口的空白部分, 取消腹板面的选择



检验属性分配



注. 一旦特征分配给模型，则这些特征（例如几何属性）可以被看到。

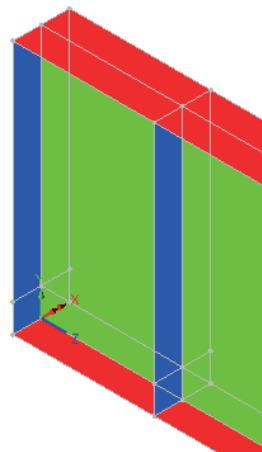
- 在树形目录 中右键 **几何层**，选择**属性**
- 从涂色的下拉菜单中选择**设置**，接着选择**设置...**按钮。改变属性类型，显示**Geometric**，点击**确定**。最后，在**几何属性框**中选择**实线**，点击**确定**



使用等容积视图，以图示相似视角观察模型。

- 检验已经正确分配的几何设置，然后关闭视图。在树形目录 中，右键 **几何层**，选择**属性**
- 从下拉菜单中选择**自己的颜色**，最后在**几何属性对话框**中取消选择**实线**，点击**确定**

Geometric Key
Thickness 0.03
Thickness 0.01
Thickness 0.015



材料属性

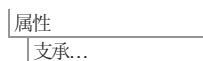


从下拉菜单中选择材料**Mild Steel**，设置级别为**Ungraded**，点击**确定**，增加材料特征到树形目录 中

- 选择整个模型，从树形目录 中选中材料特征**Mild Steel Ungraded**，拖放到图形窗口。点击**确定**，分配给所有面。

支撑

需要定义三个支撑条件：固定支撑、滚轴支撑以及对梁翼缘的侧向约束。



设置**X**和**Z**方向的平移为**固定**。设置**Y**方向的弹簧刚度为**200e8**，指定弹簧刚度分布为**面单位刚度**。输入特征名为**固定支承**，点击**应用**按钮，重新使用对话框设置其它支撑条件。

- 设置**Z**方向的平移为**自由**，保留其它值不变。输入特征名为**滚动支承**，点击**应用**按钮，重新使用对话框设置其它支撑条件。
- 设置**X**方向弹簧刚度为**100e8**。设置**Y**和**Z**方向平移为**自由**。指定弹簧刚度分布为**线单位刚度**。输入特征名为**侧向支承**，点击**确定**按钮完成

板梁的屈曲分析



使用放大按钮，扩大左端支撑视图。



使用指针按钮，返回正常指针工具。

- 选择图示两个翼缘面。注意不要误选最小面的腹板面。



注：对位于图形窗口下面的部分，不断的点击一个部分将依次循环选择不同的部分。

- 从树形目录中选中支撑特性**固定支承**，拖放到图形窗口。点击**确定**，分配特征给面。



使用调整大小按钮，显示整个模型。



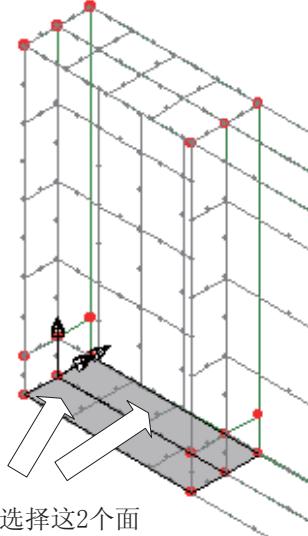
使用放大按钮，扩大右端支撑视图。



使用指针按钮，返回正常指针工具。

- 选择右端支撑等效的2个较低的面。

- 从树形目录中，选中**滚动支承**，拖放到图形窗口，点击**确定**，确保特征分配给面。



 为了方便设置侧边支撑，返回默认图形视图。

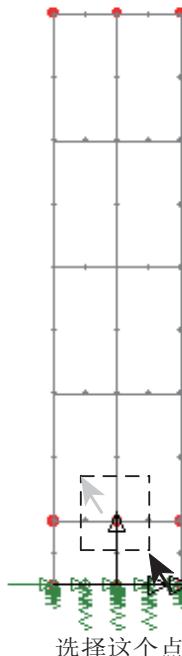
- 拖拉一个框选择图示的点(在相同平面所有线将被选择)
- 从树形目录中选中**侧向支承**，拖放到图形窗口，点击**确定**，确保支撑特性分配给线

荷载

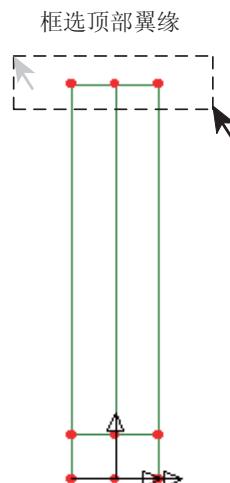
自重将被施加到梁模型上

- 在**树形目录**下，展开**分析 1**，然后右键工况 1，选择**重力**施加自重到模型上。

除了自重，均匀分布荷载将被施加到梁的翼缘上。.



- 选择**整体分布**选项，点击**下一步**
- 输入Y方向的荷载值**-10**，指定荷载分布以**单位面积**。输入特征名为**施加荷载**，点击**完成**按钮
- 选择图示顶部翼缘的面
- 从树形目录中选中荷载特征**施加荷载**，拖放到图形窗口。点击**确定**，分配特征给面，工况为工况1
- 点击建模窗口的空白处，清空当前选择。



梁的建模完成。.

板梁的屈曲分析

特征值分析控制

特征值分析默认地提取结构振动的固有模态。它也可以用来求解屈曲荷载分析问题。屈曲分析的求解参数通过使用特征值控制属性被指定。在此例中，仅仅研究梁屈曲的第一阶固有模态。

特征值分析控制以一个工况属性的形式被定义。

- 在树形目录  中，右键工况1，从控制菜单中选择特征值。
- 求解选择屈曲荷载，需要的特征值选择最小。
- 设置特征求解类型为子空间雅克比
- 输入特征值数量为1
- 输入起始迭代向量个数为2
- 输入切换到被施加为-10
- 点击确定。



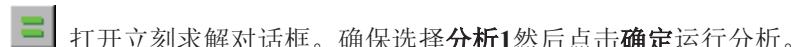
注. 切换和子空间雅克比求解类型适用于特征值分析中的施加在1/4单元上的均匀弹簧支承分配。这是形态函数对于均匀支承硬度分配的理论上的负硬度需求。在分析过程中，一系列的negative pivot警告会跳出，犹豫是理论值，所以可以将之忽略。

保存模型



运行分析

在模型已加载下：



将从模型信息创建LUSAS数据文件。LUSAS求解器使用该数据文件来完成分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到树形目录  中。

附带有两个文件将在工作文件夹中生成：



- 板梁.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- 板梁.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录Q中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

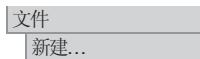
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。.

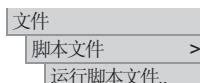


- plate_girder_modelling.vbs** 执行例子的建模。



开始一个新的模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为**板梁**



为了重建模型，在目录<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件 **plate_girder_modelling.vbs**。



重新运行分析，生成结果。

查看结果

分析工况结果在树形目录Q中。



选择模型的等容积视图。

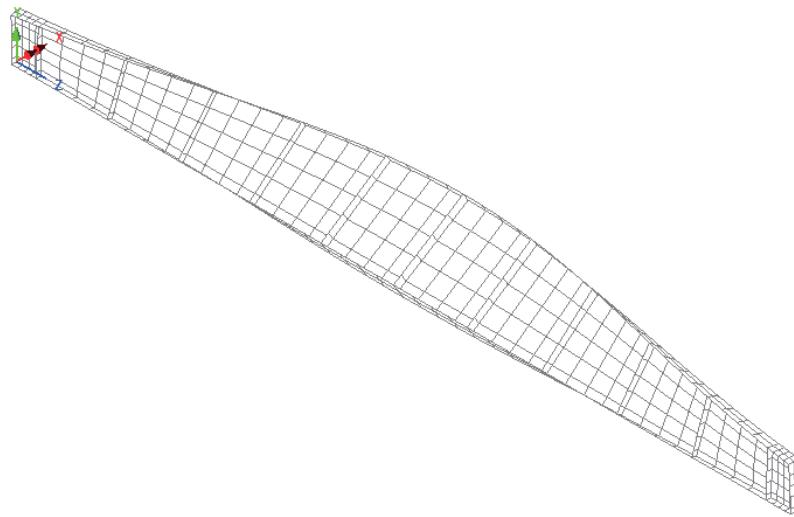
- 从树形目录□中关闭**属性, 几何 和网格层**

变形网格图

- 打开并双击**变形网格层**在树形目录□中
- 改变**指定大小为25**

板梁的屈曲分析

- 点击**确定**按钮显示变形



输出屈曲荷载因子

在特征值屈曲分析中，荷载因子等价于特征值。根据荷载因子的值，施加的荷载在各自的模态被分解成引起屈曲。对于整个模型的特征值结果，可以在文本窗口中显示。

- 工具
结果输出向导..
- 选择工况为**激活**,点击下一步 然后选择结果项为**无** 选择结果类型为**特征值**,
点击**完成**按钮。

特征值结果将被打印成文本窗口，在特征值结果栏荷载因子被给出。误差范围可能会不同

MODE	EIGENVALUE	LOAD FACTOR	ERROR NORM
1	9.87597	9.87597	0.262586E-06

计算临界屈曲荷载

施加的荷载 (-10) 必须乘以第一个荷载因子(9.87597) , 以获得在第一个模态形状中引起屈曲的荷载的值。因此最初的屈曲荷载为9.87 x施加的恒载和活载。



注. 在特征值分析中可以施加统一的荷载。在这种情况下，生成的特征值也将代表结构将要屈曲时的临界荷载。然而,为了防止在分析中可能出现的应力集中问题，通常施加实际现行的荷载，并对荷载乘以特征值，以给出对于每个特征值的临界屈曲荷载。

本例完成。

关于屈曲分析重要的注释

这个例子使用户对板梁的线性屈曲分析的过程，有了一个初步的了解。线性屈曲分析是一种方法，它能够用于估算结构在不稳定或坍塌前，所能承受的荷载。然而在进行这类分析时，需要注意以下几点：

- 屈曲分析依赖于施加的荷载。结构上所有的荷载必须以单个工况被施加，本例为工况1。而且，当设置荷载时，荷载因子也应该被包括。
- 屈曲分析依靠被考虑的初始模型的几何属性。一个未变形的完美的模型将提供不同的答案如果用的不完全的几何。详见后面的生成带有缺陷几何的模型
- 特征值屈曲分析实际上需要使用具有非线性几何特征的单元，以便能在刚度矩阵中生成附加应力项。一些单元并没有非线性特性。在进行分析前首先需要查阅有限单元库。
- 结构的特征值屈曲分析仅能够被用于提供结构的模态形状以及临界屈曲荷载。所获得的应力和位移与单位标准化特征向量有关，通常不能在实际中运用。为了获得梁上构件的力，必须在结构上进行一个相同荷载组合的线性静态分析。当在结构上施加一个临界荷载时，通过进行一个线性静态分析，可以简单的获得应力和位移。可以把这些值与其它极限状态标准进行对比，来决定结构的荷载承受能力。通过相同的分析，可以获得所考虑模态上的临界屈曲应力。如果需要，它可以被用于计算参数侧向扭转屈曲 λ_{LT} 和极限压应力 σ_{lc} 的值。
- 这种类型分析将提供局部和整体屈曲模态。然而，为了选择合适的屈曲荷载因子，判断哪个屈曲模态处于临界状态的工程经验也是必须的。
- 如果接近一致的荷载因子被获得，则它对于执行进一步的研究通常是比较谨慎的，在最初的分析中去掉一些假设，或许可以进行一个非线性分析。

生成缺陷几何生成模型

如果需要，不完美可以被建立到最初的模型上可以手动定义合适的几何或者使用从一个分析来的变形网格。

为了做这个：

- 打开属性，几何和 网格 层
- 设置一个新的分析 分析 > 一般结构场分析

板梁的屈曲分析

- 在分析窗口，选择整体标签，确保**从基础数据继承**被指定作为第一个基础分析
- 选择初始变形标签，选择**从变形网格开始** 从 **分析 1** 和 **工况 1**
- 给荷载增量/时间步/特征值设置一个合适的刻度系数数据然后点击确定保存。
- 修改已有的荷载，支承，以及分配任何新的材料属性

混凝土梁的非线性分析

软件产品:	LUSAS所有产品
产品选项:	非线性

描述

此例对一个钢筋混凝土梁进行非线性平面应力分析。

钢筋放置在梁截面的下部，而且总的横截面面积为 400mm^2 . 节点自由度的重合假定混凝土和钢筋完美的结合。和施加的荷载相比，忽略梁的自重，而且不考虑钢筋的任何剪切效应。

由于模型的对称性，只对梁的左半跨进行建模。梁在左端简支，在对称的右端有对称的支撑。竖向集中力施加在梁的上部距梁左端 1200mm 处。混凝土截面用平面应力（QPM8）单元进行建模，钢筋条采用条（BAR3）单元进行建模。非线性混凝土开裂材料模型将施加在平面应力单元上，而von Mises塑性材料则施加在钢筋条上。

采用单位体系为 N, mm, t, s, C 。

目标

梁在开裂/屈服下的行为将被研究，分析需要输出的结果包括：

- 最终变形形状的变形网格图**
- 荷载位移图** 梁对称轴上部的节点.
- 应力云图** 表明梁上的应力分布.
- 开裂模式图** 表明开裂的模式.
- 应力和开裂模式的动画** 对于选择的荷载增量.

应力的变化图 梁选择的切片截面上.

关键字

2D, 平面应力, 条单元, 非线性混凝土模型, 单元选择, 混凝土开裂, 钢筋, 组, 开裂模式, 动画, 图表, 荷载位移曲线, 截面切片

关联文件



beam_nl_modelling.vbs 执行例子的建模.

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。.

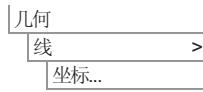
创建新模型

- 输入文件名为**非线性梁**
- 使用工作目录为**默认**.
- 输入标题为**非线性混凝土梁**
- 设置单位体系为 **N, mm, t, s, C**
- 选择时间单位为**秒**
- 选择模型启动模板**标准**
- 选择用户界面为**结构**.
- 选择竖向轴为**Y轴**.
- 点击**确定**按钮.



注. 在模型建模过程中注意保存模型。使用撤销按钮可以改正任何错误。

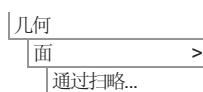
定义几何尺寸



输入坐标为 **(0, 0), (1200, 0)** 和 **(1650, 0)**，定义两条代表梁左跨底部的直线。点击**确定**按钮完成。.



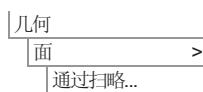
- 拖拉一个框选择刚刚画出的线。.



输入沿Y方向的平移值为**25**，生成面，代表从梁底部到钢筋中心线处的混凝土面。.

- 点击**确定**按钮。
- 选择刚刚画出面的上部直线，如图所示。.

选择这两条线



输入沿Y方向的平移值为**275**，生成面，代表钢筋中心线以上的混凝土面。.

- 点击**确定**按钮。

模型显示如图所示。.

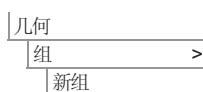
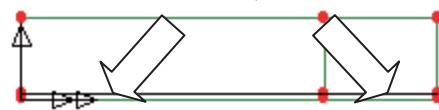


定义组

为了简化模型属性的分配，模型的某个特征将被生成一个组，使可以通过选择树形目录中的组名来选择这个特征，而不用在图形窗口中用指针选择。代表钢筋条的两条直线将被生成一个组。:

- 确保这两条线仍被选择，如图所示。.

选择这两条线



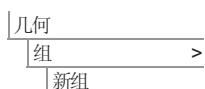
组名**新组**将被生成到树形目录中，输入组名为**钢筋**

- 点击**确定**按钮，完成组的创建。.

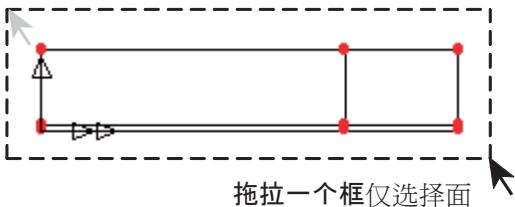
混凝土梁的非线性分析

代表混凝土的面将被放在一个组中。

- 按下S键（注意光标变化标示选择特征的改变）框选整个模型



 输入组名为混凝土，点击确定按钮，完成组的创建

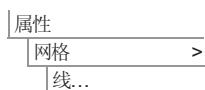


注. 在这个例子中，模型属性将被定义，但不分配给模型。这将在后面利用组工具分配给模型。

定义网格划分 – 钢筋条

钢筋条和混凝土的网格划分数据需要被定义。对于钢筋条，在施加荷载的右端使用均匀的网格划分，在左端使用分级的网格划分。.

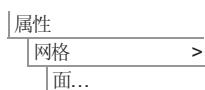
使用线网格划分，钢筋条将被建模。.



- 设置单元类型为**杆**，维数为**2D**和插值阶次为**二次**
- 设置**分段数量**为**4**
- 输入属性名为**杆单元-段数=4**
- 点击**应用**按钮，生成属性到树形目录**树...** 中。.
- 改变**分段数量**为**6** 并点击**间距**按钮.
- 选择**均匀渐变比率**为**2** 并点击**确定**
- 改变属性名为**杆单元- 段数=6 分级**
- 点击**确定**按钮完成，增加属性到树形目录**树...** 中。.

定义网格划分 – 混凝土

用线网格划分来控制网格密度的面网格，将用于建模混凝土。



- 选择**平面应力**，**四边形**，插值阶次为**二次**.
- 输入属性名为**平面应力-混凝土**
- 点击**确定**按钮，增加属性到树形目录**树...** 中。.

- 每条线默认的网格划分为4个，它将满足施加荷载右边的面的网格划分。分级的线网格将被生成，来建模荷载左端的面。
- 在树形目录中，双击线网格属性名**杆单元-段数=6 分级**弹出线网格属性对话框。.
- 改变结构单元类型为**无**
- 改变属性名为**段数=6 分级**
- 点击**确定**按钮，增加属性到树形目录中。

定义几何属性



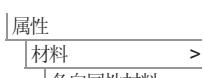
定义材料属性

非线性钢筋属性将被定义用于钢筋条单元。.



- 输入杨氏弹性模量为**210e3**，泊松比为**0.3**，保留质量密度空白
- 点击**塑性**选项，输入**初始单轴屈服应力**为 **300**
- 选择**强化**选项，点击**强化梯度**按钮，输入**斜率值**为**2121**，**塑性应变**为 **1**
- 输入属性名为**非线性钢筋**
- 点击**确定**按钮，增加属性到树形目录中

非线性混凝土材料属性将被定义用于代表混凝土的面单元。.



- 输入杨氏弹性模量为 **42000**，泊松比为 **0.2**，保留质量密度空白
- 点击**塑性**按钮，从下拉菜单中选择**混凝土**
- 从类型中选择**光滑复杂裂纹（模型102）**
- 输入**单轴抗压强度**值为 **31.58**
- 输入**单轴抗拉强度**值为 **3.158**

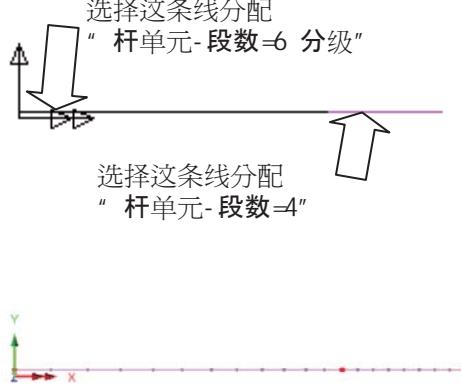
混凝土梁的非线性分析

- 点击高级按钮
- 在高级混凝土性质对话框中设置软化曲线的终点应变为**0.003**, 点击确定
- 输入属性名为**非线性混凝土**
- 点击**确定**按钮, 增加属性到树形目录**树形目录**中.

分配属性给钢筋条

前面定义的各种线和面的网格划分、几何和材料属性, 接下来通过前面定义的组分配给模型。.

- 在树形目录  中, 右键组名**钢筋**. 选择**仅设此项可见**选项. 这个组的特征将被显示。.
- 选择代表钢筋条的两条直线中左边的那条线。.
- 从树形目录  中, 选中**杆单元-段数=6 分级**拖放到图形窗口。.
- 选择代表钢筋条的两条直线中右边的那条线。.
- 从树形目录  中选中**杆单元-段数=4**, 拖放到图形窗口。.
- 从树形目录  中, 双击**mesh** 层, 选择**显示节点**。



直线的网格划分将被显示, 如图所示。.

- 选择这两条线。.
- 从树形目录  中选中**钢筋面积**, 拖放到图形窗口。.
- 从树形目录  中选中**非线性钢筋**, 拖放到图形窗口中。.



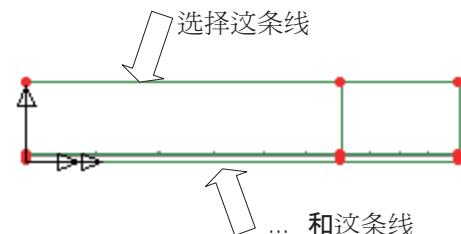
注. 在此例中图表显示了单元的节点。可以在任何时候, 双击树形目录  中的**网格层**, 显示这些节点。在网格对话框中, 选择**显示节点**, 并点击**关闭**按钮。.

分配属性给混凝土

在树形目录  中, 右键组名**混凝土**. 选择**仅设此项可见**选项.

在组钢筋中的直线将从显示图形中移除，混凝土组将被显示。.

- 选择左端上部和底部的直线，如图所示。.
- 从树形目录中，选中段数=6 分级，拖放到图形窗口。.
- 使用Ctrl+A键选择整个模型。.
- 从树形目录中选中平面应力-混凝土，拖放到图形窗口。.



分级的网格划分将被显示在左端面上，均匀网格划分将被显示到右端面上。.



- 从树形目录中，选中梁的厚度，拖放到图形窗口。.

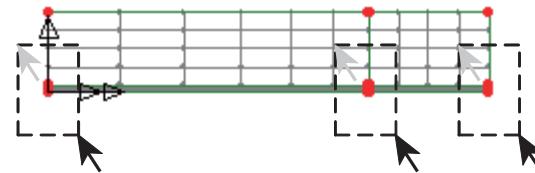


关闭渲染。

- 从树形目录中选中非线性混凝土，拖放到图形窗口。确保设置到面选项被选择，点击确定

从混凝土顶端到钢筋中心线的直线的网格划分需要被改变。这是因为它们默认每条线4个网格划分，而本例每条线只需要1个网格划分。.

- 拖拉框选择这三条线，如图所示。
- 从树形目录中选中 **Divisions=1**，拖放到图形窗口。.

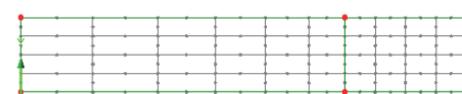


拖拉三个框选择这三条线

修正的网格划分将被显示。

显示所有的组

- 从树形目录中右键组标题名 **非线性梁.mdl** 选择仅设此项可见 选项.点击是。.



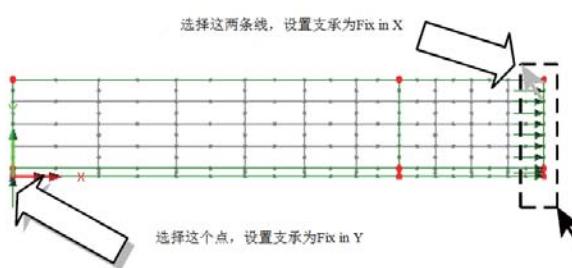
模型中所有的特征将被显示，如图所

示。

支承

LUSAS默认提供许多常见的支承类型，见树形目录中。梁在左端Y方向简支，中跨处X方向的水平约束，需要满足模型的对称条件。

- 选择模型左端最下面的那个点，如图。
- 从树形目录中，选中Y方向固定，拖放到图形窗口。确保**设置到点**和**所有工况**选项被选择，点击**确定**
- 围绕模型右端的两条线拖拉一个框，如图所示。
- 从树形目录中选中X方向固定，拖放到图形窗口。确保**设置到线**和**所有工况**选项被选择，并点击**确定**

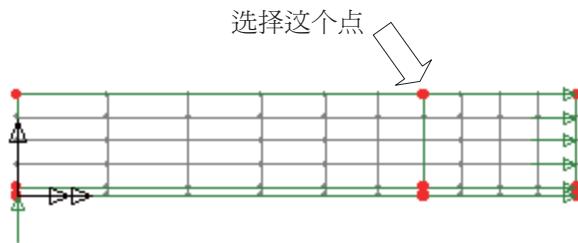


荷载

单个集中荷载将施加到梁顶部的一点上。单位荷载将被施加，而且非线性控制中的荷载因子将用来控制荷载的值。

属性
荷载...

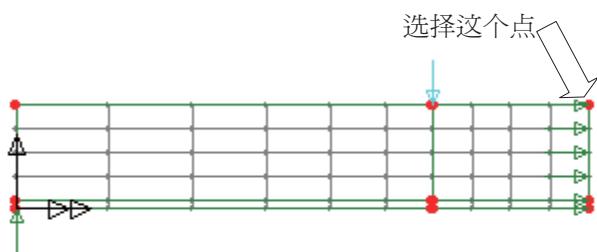
- 选择**集中荷载**选项，点击**下一步**
- 输入Y方向的集中荷载的荷载值为 -1。
- 输入属性名为**集中荷载**，点击**完成**
- 选择梁顶部的点，如图。
- 从树形目录中选中**集中荷载**，拖放到图形窗口。
- 确保**设置到点**选项被选择，点击**确定**，分配荷载给工况1，设置系数为1



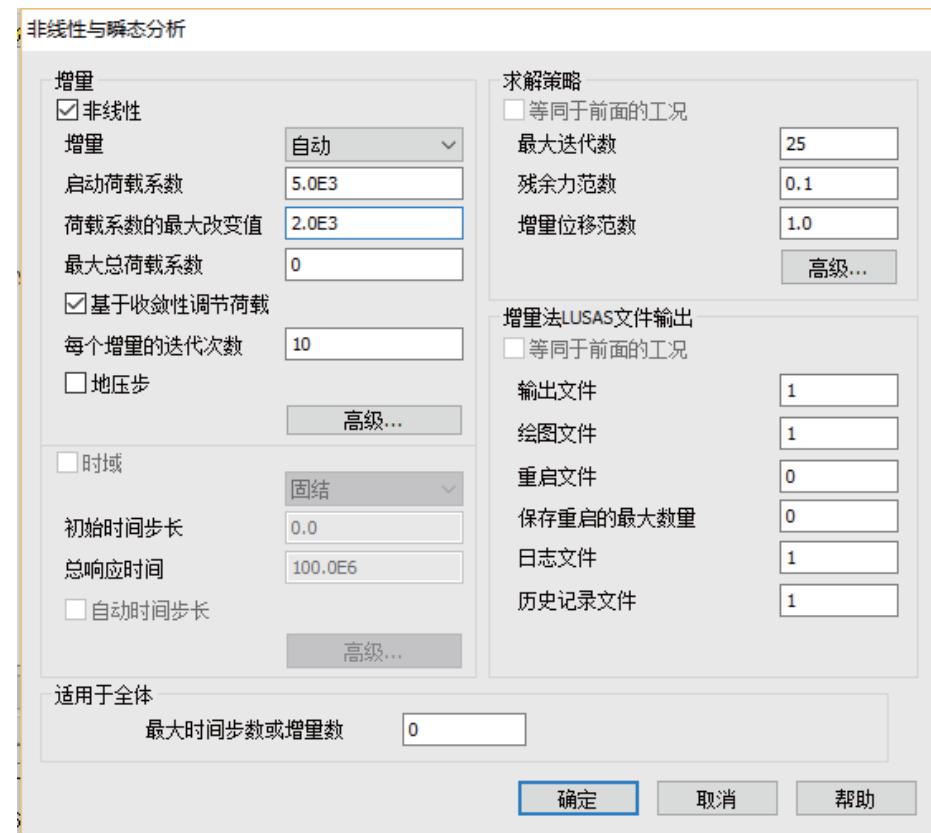
非线性控制

通过工况的属性，来定义非线性控制属性。当梁中跨的挠度达到一个极限值时，非线性分析将被停止。

- 选择图示的点。
- 在树形目录中，右键工况1，从控制菜单中选择非线性和瞬态。



弹出非线性和瞬态对话框。



混凝土梁的非线性分析

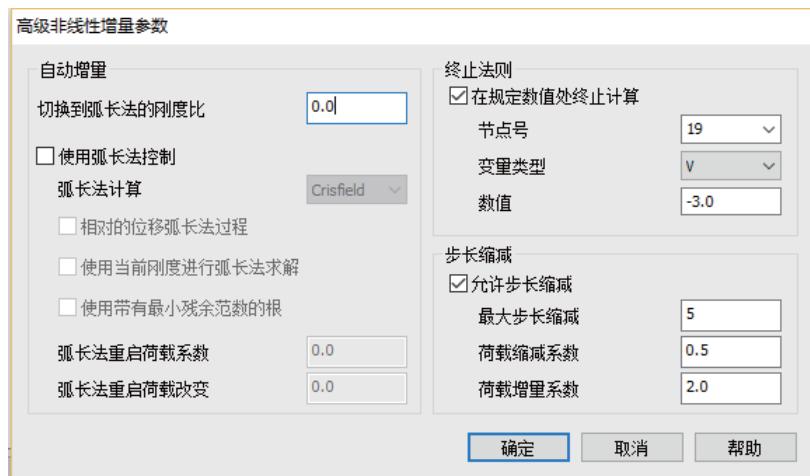
选择**非线性**选项，设置增量为**自动**

- 最初的荷载等于施加到模型上的实际荷载乘以开始的荷载因子。设置**启动加载系数为 5000**
- 输入加载系数的最大改变值为 2000**，来限制第二个以及接下来的荷载增量的大小，确保获得足够的点来观察梁的荷载挠度行为。
- 改变**最大总体加载系数为 0**，因为在中跨位移达到极限值时分析就停止了。
- 设置**每个增量进行迭代的数目为10**



注. 如果对前一个增量的迭代次数大于要求的数目，则下一个荷载增量将被增加（直到荷载增量的最大改变值），然而若迭代次数小于要求是数目，则下一个荷载增量将被减少。

- 在对话框的求解策略部分，确保**最大迭代数为 25**
- 设置**残余力范数为 0.1**，**增量位移范数为 1**，这样当不平衡力小于反力的 0.1%，而且位移迭代改变值小于位移值的1%时，每个荷载增量的求解集中将满足。
- 在增量框中，选择**高级**选项。



- 设置**切换到弧长法的刚度比**为 **0.0**
- 选择**在规定数值处终止计算**。

- 选择的点的号码（可能根据模型创建会不同）将显示在节点号下拉菜单中。.
- 设置**变量类型**为 **V**，监控选择的点在Y方向的挠度。.
- 输入值为 **-3**，因此当中间挠度达到此值时，分析将被停止。.
- 在步长缩减部分，确保**允许步长缩减**选项被选择。.
- 点击**确定**，返回非线性和瞬态对话框。.
- 再次点击**确定**，设置工况属性。.

在这个分析中，一个附加的设置被要求，来确保当材料屈服时，没有单元机构受影响。



- 选择**求解项**.
- 点击**单元**选项按钮，选择**对刚度和质量设置精细积分**选项。.
- 点击**确定**按钮，返回模型属性对话框。.
- 点击**确定**按钮完成。.

保存模型

模型将被完成，在使用LUSAS求解器进行分析前，模型数据将被保存。.



保存模型文件。

运行分析

在模型已加载下：



打开**立刻求解**对话框，点击**确定**运行模型。

分析过程中将有两个文件被生成：

- 非线性梁.out** 输出文件包括了模型数据、分配特性以及选择分析统计的详细资料。.
- 非线性梁.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录中，允许用户进行各种后处理。



注. 在运行过程中会出现一些警告。不要把警告和错误混淆，错误会在运行一开始就终止分析，而警告是运行过程中出现的相关问题，且允许分析继续进行。

混凝土梁的非线性分析

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被显示在树形目录  中。

如果分析失败...

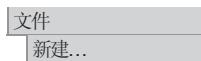
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

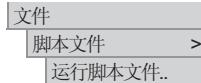


 **beam_nl_modelling.vbs** 执行例子的建模。



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为**非线性梁**



为了重建模型，从目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件 **beam_nl_modelling.vbs**.



重新运行分析，生成结果。.

查看结果

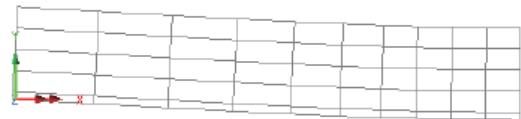
如果分析在LUSAS建模器中被运行，则结果将被加载到当前模型的顶部，而且对于荷载增量1的工况结果将默认被激活。.

改变激活的结果工况

- 在树形目录  中右键最后一个荷载增量**增量 6 系数 = 15000** 并选择**激活**选项。.

变形形状

- 在树形目录中右键几何，属性和网格层选择关闭。.



创建荷载-位移图

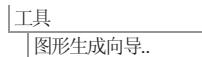
中跨的荷载-位移图将被画出。首先，选择对称直线上的一个节点。：

- 在变形网格层视图下，选择对称轴上的顶点，如图所示。



使用图形向导

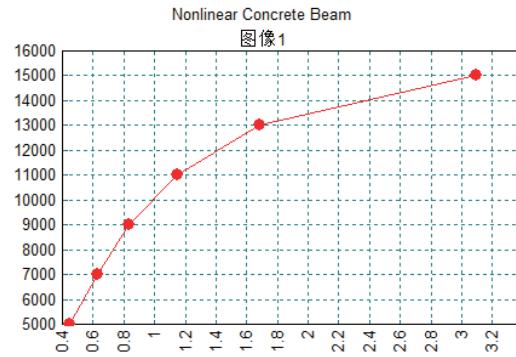
图形向导提供逐步的方法，来选择X和Y轴上将要绘制的结果。首先定义X轴。



- 确保时程曲线选项被选择，点击下一步按钮。
- 确保节点结果被选择，点击下一步
- 选择 位移 和 RSLT
- 前面选择的节点号将在下拉菜单中显示。.
- 点击下一步按钮。

接下来定义Y轴的结果。.

- 选择名称选项并点击下一步
- 从下拉菜单中选择 总载荷系数。
- 点击下一步按钮。
- 保留所有的标题信息空白，点击完成按钮，显示荷载-位移图。



注。用右键点击图形窗口，选择编辑图形属性选项，图表可以被修改。.



关闭图形窗口。.



使用最大化按钮 ，放大图形窗口的尺寸。.

- 从树形目录 中删除变形网格层。.

最大主应力云图

- 在未选择任何特征下，在图形窗口的空白处点击鼠标右键，选择云图选项，增加云图层到树形目录 中。.

弹出属性对话框。.

- 选择 应力-平面应力 和 SX
- 在云图显示中取消选择 变形
- 点击 确定 按钮，显示最后一个荷载增量的应力云图。.

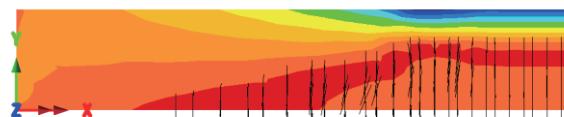


查看开裂模式

- 在未选择任何特征下，在图形窗口的空白处点击鼠标右键，选择数值选项，增加矢量层到树形目录 中。

弹出属性对话框。.

- 选择 应力-平面应力 和 Crack/Crush
- 选择 数值显示 项，点击 破坏细节，选择 选择画笔 选项，改变线的颜色为 黑色
- 点击 确定 按钮，在应力云图上显示最后一个荷载增量的开裂模式。.



动画显示结果

另一个查看结果的方法是用动画显示应力的改变。为了确保在动画中有连续的云图值，云图范围的间隔将被指定。.

- 在树形目录 中双击 云图层。.

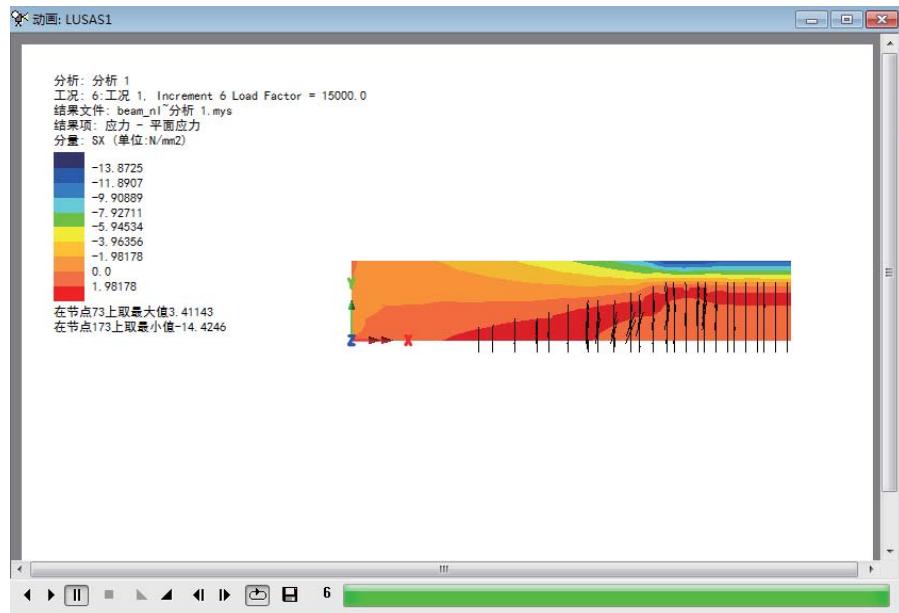
云图层对话框将被显示。..

- 选择 云图范围 项，点击 间隔 选项，设置云图间隔为 1

- 点击**最大值**按钮，设置最大值为 **3**
- 点击**最小值**按钮，设置最小值为 **-16**
- 点击**设置为整体范围**和**使用整体范围**选项.
- 点击**确定**按钮，使用新的云图范围重新显示应力云图。.

使用动画向导

|工具
|动画向导..



- 选择**所有工况**选项，点击**完成**按钮，生成动画。



注: 窗口底部的按钮可以用来缓慢、加速、暂停、逐帧播放以及停止动画。.

保存动画

动画可以被保存，可以在Windows动画播放器中重播。

- 确保动画窗口激活。.

混凝土梁的非线性分析

文件
保存为AVI格式...



- 浏览用户工作文件将，输入动画文件名为**非线性梁**。一个 .avi 文件扩展名将自动添加到文件名后。点击**保存**

注。动画可以通过改变压缩质量来减小储存磁盘空间。质量降低意味着图片的清晰度也随之降低。另外在动画向导对话框中，可以通过设置分辨率来减少文件的大小。

关闭动画窗口，选择不保存修改。.

扩大模型窗口至全屏。.

生成结果的一个截面切片

在这个例子中，梁的指定截面上的应力变化图将被绘制出。X轴的间距值由截面切片位置定义，Y轴的结果从图形向导对话框中指定。

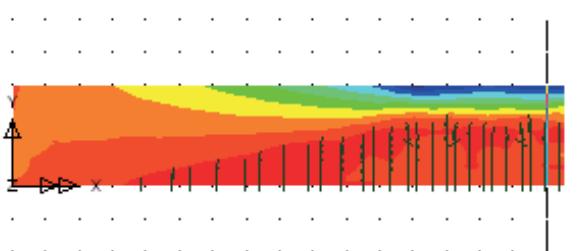
工具
通过2D生成图形



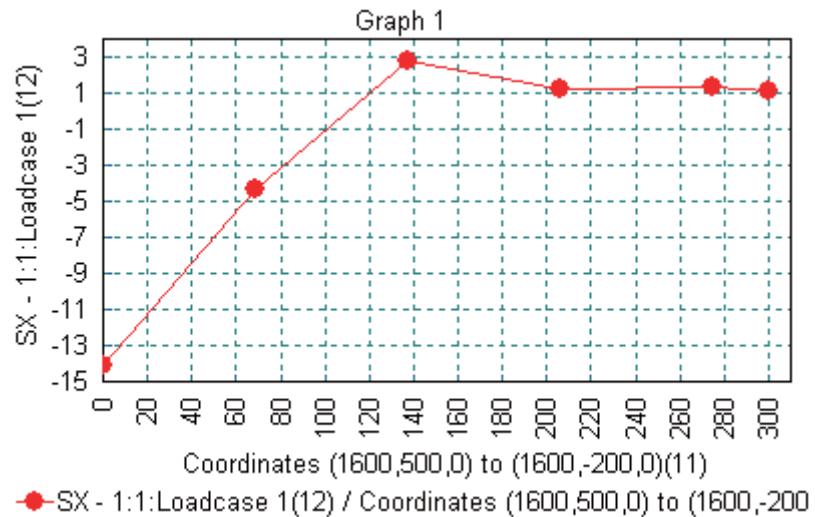
- 选择**对齐网格**选项，指定网格尺寸为 **100**
- 点击**确定**按钮。.

注。如果模型在XY平面视图，则对齐网格对话框将显示。如果需要，点击图形窗口底部状态栏上 ，返回模型至默认的开始视图。

- 使用屏幕标尺作为一个向导，点击和拖拉指针如图所示，定义在梁上距左端 **1600 mm**处的切片位置。



- 选择对应力**SX**的结果**应力-平面应力**，点击**下一步**按钮。.
- 保留所有标题信息空白。.



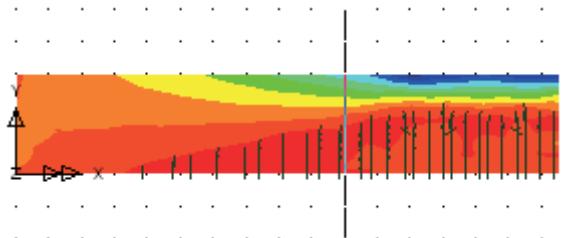
- 点击完成按钮，生成切片截面的应力图。.

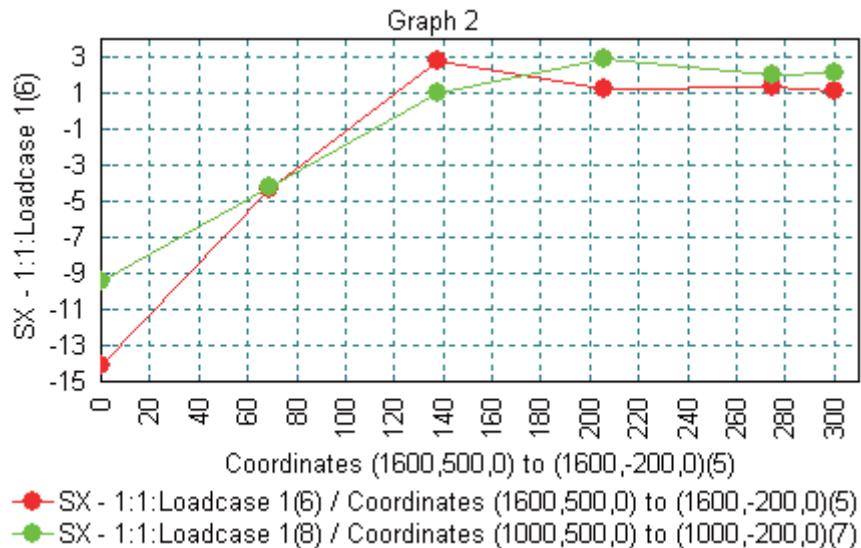
增加附加的结果到图形上

窗口
1 LUSAS视图非线性
梁.mdl 窗口1

- 重新选择包含结果云图的窗口，指针将仍然处在截面切片模式。

- 使用屏幕标尺作为一个向导，点击和拖拉指针如图所示，定义在梁上距左端**1000 mm**处的切片位置。
- 选择对应力**SX**的结果**应力-平面应力**，点击**下一步**按钮。.
- 勾选添加到存在的图片选项对于**Graph2**。.





- 点击**完成**按钮，增加第二个截面切片的结果到当前图形上。

窗口
2 图形1: 图像1

- 重新选择存在的图片，查看覆盖的数据。



关闭图形窗口。

绘制缝宽的云图和数值结果

缝宽可以通过Smoothed Multi Crack Concrete Model 计算得到，并且结果可在云图和数值层中显示。

- 在树形目录 中双击**云图层**。.
- 云图层对话框将被显示。.
- 选择**塑性应变-平面应力**，再选择**CWMax**
- 点击**云图范围**，取消选择**使用整数范围**
- 取消选择**最大值**按钮
- 取消选择**最小值**按钮

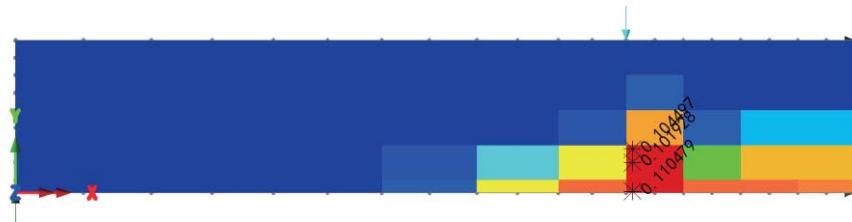
- 设置间隔为**0.005**
- 点击**确定**按钮，重新显示应力云图
- 点击**是**按钮，确保数值结果与调整相匹配



注. 缝宽数值云图有效地显示了受开裂影响的单元以及发生最大缝宽的单元。在这些节点上它们的数值是不均匀、不光滑的。为了显示开裂模式中单元的实际缝宽，需要采用高斯点上的数值。

查看缝宽数值：

- 在树形目录□ 中双击**数值层**。
- 在**数值结果**中，确保以下被选择：塑性应变-平面应力分量为**CWMax**选择位置在**高斯点上**
- 在**数值显示**中，确保选中**符号和数值改变字体角为45度**
- 点击**关闭**按钮，更新单元在高斯点上的实际缝宽



本例完成。

讨论

采用**EN1992-1-1**绘制缝宽

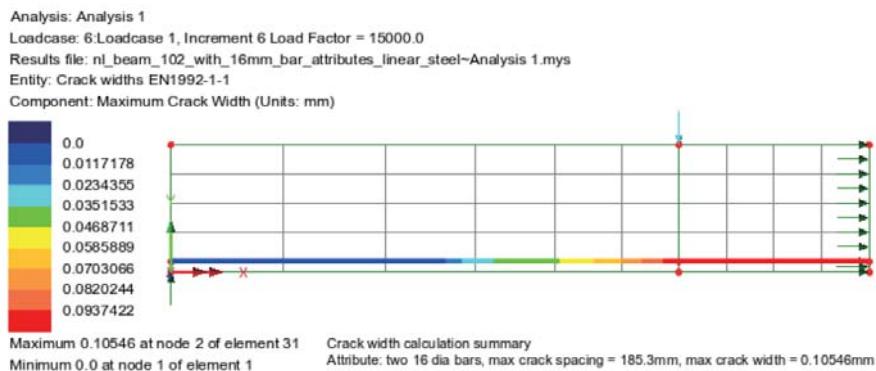
本例中钢筋条单元采用非线性钢属性来定义。钢筋条属性（**属性>几何>钢筋**）可以用来定义钢筋混凝土中加强筋，但是只要加强筋中钢筋材料是线性的，缝宽计算工具（**桥梁>缝宽EN1992-1-1**）将会被采用。

在这样的情况下，在云图属性对话框中通过选择实体**缝宽EN1992-1-1**和部分**最大缝宽**，缝宽的云图和数值结果将会和欧洲规范**EN1992-1-1:2004**相一致。值得注意的是，这里的加强筋必须是线性钢筋模型而不是非线性，这是因为在计算过程中，需要运用钢筋应变。

钢筋条属性与几何线属性相类似，但是在某一分析中，为了能够执行缝宽计算，其线网格必须采用条单元。在3D模型中，条属性可能被定义为单一的钢筋，或者在典型的二维平面应变分析中，条属性会被定义合适的属性来表型一捆或简化的条结构。

当要描述两条直径为16mm的钢筋条时，缝宽可以沿着条单元绘制，与计算中的钢筋应变相一致，并且位置不在混凝土面和模型的表面上。在被激活的工况下，云图和数值结果将会被绘制，而且当不同的工况被激活时，结果将会重新计算。此可视化方法的应用源于在**EN1992-1-1:2009**中对于缝宽位置计算的应用方法并不是很清晰。

本例中钢筋条属性的典型缝宽云图将在下图中显示，并且利用数值层，不均匀或高斯点的数值结果也将添加进去。



混凝土塔徐变的分段施工分析

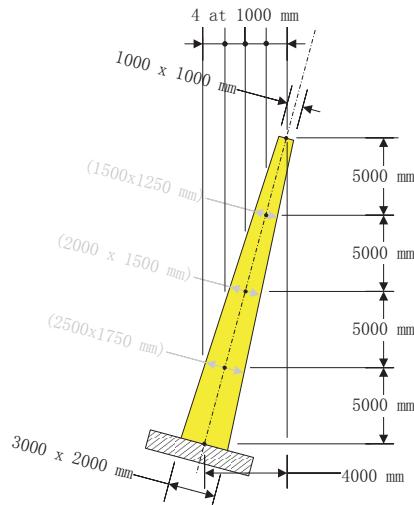
软件产品:	LUSAS 所有版本
产品选项:	非线性、动态

描述

一种混凝土塔高20米，分为4个施工阶段，每段高5米。每段浇铸14天以后拆除模板，每个施工阶段间隔60天。

这里结构被简化为4段常截面的梁单元（当然精确建模也是可以的），模型中允许对材料设定徐变特性并进行分析。

混凝土徐变将根据CEB-FIP 1990规范计算。分析采用单位体系为N、mm、t、s和C。



塔的几何以及施工阶段

目标

分析需要输出项包括：

- 每个施工阶段末的塔根部位弯矩对比
- 每个施工阶段末塔的最大位移以及由于长期徐变效应而引起的最大位移的变化值。

混凝土塔徐变的分段施工分析

关键字

生, 死, 分段施工, 激活, 长期, 徐变, CEB-FIP混凝土模型, 龄期, 铸件

关联文件



- **concrete_tower_modelling.vbs** 执行例子的建模

讨论

混凝土的特殊性在于它要受周围物理和化学环境长期作用，因此不可避免要引起体积的改变。其水化和分子运动的进程使得混凝土出现龄期、徐变和收缩等特性，这些都是有时间效应的。当我们进行大跨度桥梁和结构施工时，必须要考虑阶段施工的问题，这往往要耗费施工单位数月甚至数年的时间来完成。与此同时分析的问题也出现了，从第一个构件浇铸到最后一个构件施工完成，刚开始的部件特性已经发生的很大的变化，在进行大尺度构建设计时，需要考虑这种有时间依存性的分步施工组合效应。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注. 此例假设一个LUSAS建模器新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

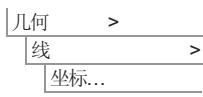
- 输入文件名**混凝土塔**
- 采用**默认**的工作目录
- 输入标题**混凝土徐变例子**
- 选择单位**N mm t s C**
- 选择时间单位为**天**
- 选择**结构**用户工作界面
- 选择**无模板**

- 选择竖向轴为Y轴选项
- 选择确定



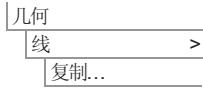
注. 在建模过程中注意保存模型。使用撤销按钮能够改正任何错误到上次保存的位置。

定义几何特征



输入坐标(0, 0, 0), 和(1000, 5000, 0)设定第一条线。

- 选择画出的这条线



输入X方向平移1000, Y方向平移5000。

- 输入拷贝数量为3, 点击确定。

定义和分配网格属性



- 塔选择单元**厚梁, 3D, 二次(BM131 单元)**, 分段数量为**6**。这些单元将正确的捕捉截面形态的变化
- 输入梁名称: **非线性厚梁 段数= 6**
- 选择所有的线, 从树型目录中选择**非线性厚梁 段数= 6**, 然后拖放到选择的模型中
- 点击**确定**, 采用默认设置, beta角为**0**



注意. 如果不变截面的梁单元被用于模拟截面形状的改变而不是用四边形单元, 那么需要注意线网格足够的精密来正确的捕捉截面形状变化的影响。

几何属性

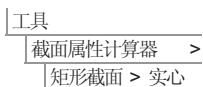
有两种途径可以建模塔尖部分。第一种方法是给每一条线单独创建塔尖的几何属性。这就需要不同的几何属性给每一条线

更快捷有效的方法是建立**多重变截面几何属性**, 并设置一条**参考路径**。使用这样的几何属性, 就只需要建立一个几何属性来描述从塔底部到塔尖。

定义塔底部的截面

在塔底和塔顶截面的基本截面尺寸将被定义。

- 输入D=**3000** and B=**2000**



混凝土塔徐变的分段施工分析

一个名为 RSS D=3000 B=2000 的截面名会自动生成

- 确保选择了添加到本地库，然后点击应用计算截面属性并添加到本地库中，接着定义另一个截面。
- 改变输入D=1000 and B=1000.

一个名为 RSS D=1000 B=1000 的截面名会自动生成

- 确保选择了添加到本地库，然后点击确定计算截面属性并添加到本地库中。

所有截面被生成并添加到本地库里，为之后多重变截面设置使用。设置完后，变截面属性会添加到属性树形目录中。

建立参考路径

- 此例将建立一条参考路径沿着代表塔的线。这条参考路径会在定义多重变截面时被使用。
- 框选代表塔的线段
- 保留名称 Path 1 然后点击 确定。
- 路径方向会沿线显示。
- 注. 参考路径会根据模型的几何建立，但与模型本身的性质没有影响。
- 参考路径的可视化可通过工具选项控制，在相应的参考路径右键菜单中选择显示或隐藏即可。
-

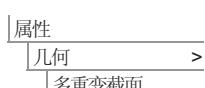


定义多重变截面线性属性

定义多重变截面线属性，需要用到之前定义的矩形实心截面。

定义截面

- 在打开的窗口中，在截面914x305x289kg UB边上会有 显示，可以从截面库中选择一个不同的截面。
- 选择自定义截面
- 选择 RSS D=3000 B=2000，点击确定



- 按TAB键切换到下一行，添加下一个截面。
- 同前一个截面一样，选择**RSS D=1000 B=1000** 点击**确定**完成添加
- 注.** 在横截面形状的竖向和水平对齐显示之前，需要对形状插值方法和距离进行定义。



定义形状插值方法

给每个截面定义相应的形状插值：

- RSS D=3000 B=2000** 截面设置为**起点**
- RSS D=1000 B=1000** 截面设置为**线性**

定义距离

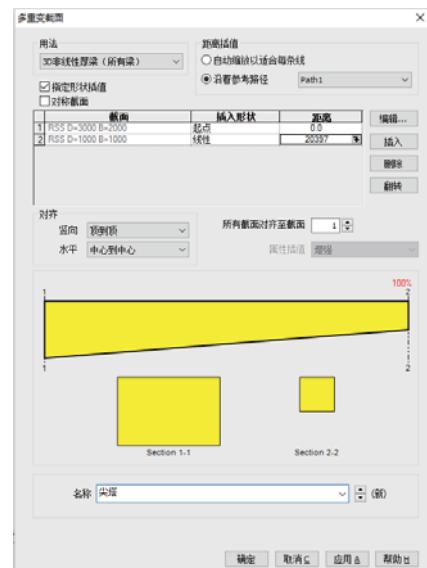
- 改变距离插值为**沿着参考路径 path1**

最后设置距离值

- RSS D=1000 B=1000** 下输入 **20397** (塔的真实长度)



- 注.** 在某一截面指定距离时，算到下一个整数是很重要的（本例为20397）。如果将20396指定到最后一个截面，那么将应用不到线的顶端，且在图中也不能显示。



检查对齐设置

所有截面的竖向和水平对齐在对齐选项中设置，所有截面与所选的截面相对齐。

- 竖向和横向都选择**中心到中心**以及所有截面对齐至截面**1**。

命名属性

- 输入属性名为**尖塔**并点击**确定**添加属性到**树形目录**中。注，“(变截面 – 2个截面)”会自动添加到我们输入的属性名后。

混凝土塔徐变的分段施工分析

分配可变几何线属性

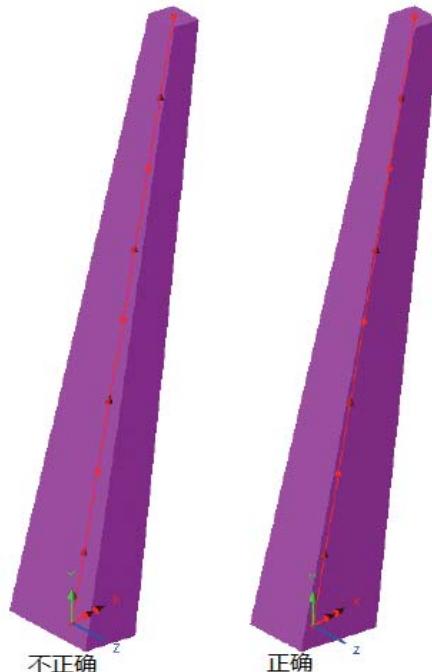
- 框选整个模型并拖拉尖塔（变截面-2个截面）几何线属性到模型上。

检查截面使用的方向

 选择等距视角。

在此例中， $3m \times 2m$ 的表示底部的截面，和线的轴方向不一致。底部和顶部的截面需要绕着他们的中心点旋转。按以下指示操作：

- 在树形目录中双击尖塔（变截面-2个截面）
- 在多重变截面对话框中，截面边按  按钮打开截面 RSS **D=3000 B=2000** 的编辑窗口然后改变绕中心旋转为 90° ，点击 确定。
- 在多重变截面对话框中，截面边按  按钮打开截面 RSS **D=1000 B=1000** 的编辑窗口然后改变绕中心旋转为 90° ，点击 确定



材料属性

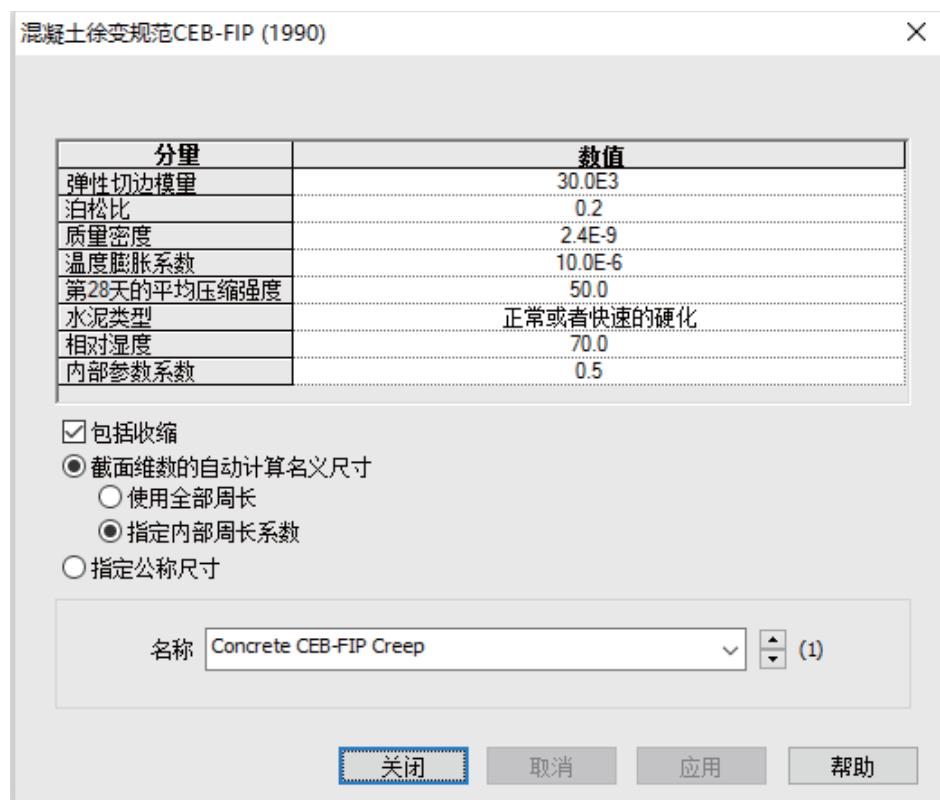
在传统的线性，各向同性材料有的属性之外，**第28天的平均压缩强度**，**相对湿度** 和 **水泥类型** 需要被定义

此例中保持**包括收缩**被勾选，在考虑徐变的同时也考虑收缩。

按图输入数据。

- 输入名称为 **Concrete CEB-FIP Creep** 点击确定创建材料属性





- 选择整个模型 (CTRL + A)。从 树形目录中拖拉**Concrete CEP-FIP Creep** 到选中模型上完成徐变材料的分配。

混凝土塔徐变的分段施工分析

支承

属性
支承...

- 定义全位移约束，即X,Y,Z方向的平移和旋转自由度都要被约束住，同时再选择转动铰，但不选气孔压力。设定约束名为完全固结，点击确定
- 选择最底部的点，从树形目录中选择支撑属性完全固结，拖放到图形窗口。确保所有工况被选择，点击确定。

荷载

此例只需要考虑自重。LUSAS有自动重力设置可以使用。在全部工况创建完后再添加。

龄期

徐变分析中截面的龄期是非常重要的，因为材料的特性是和它密切相关的。龄期一般是在开始浇铸和结构激活受力之前设定的。此例中结构的龄期设定为14天，截面也在第14天激活，混凝土在原地浇铸，然后浇铸14天之后脱模激活单元，进行受力分析。



注：时间单位为天是在新建模型的对话框中设置。该事件单位与基本模型单位不同，这有利于类似徐变和加固等长久分析。

创建并设定龄期属性

属性
龄期...

- 设定浇铸到脱模的时间，即龄期为14天，之后激活单元。
- 属性名设为14天拆模，点击OK
- 分配龄期属性给模型所有的线



注：如果施工中有预制构件，构件的龄期可以是80天，同时还是可以在第28天激活。

生成激活和钝化数据项

为了实现模型的徐变分析，采用LUSAS中的单元激活和钝化工具模拟施工阶段。

属性
激活和钝化
...

- 选择激活选项，点击下一步
- 输入特征名为激活，点击应用。接着点击返回。

- 选择钝化选项，点击下一步
- 输入特征名为钝化，保留重新分配百分比为100%，点击完成。



施工阶段1模拟

回到主视角

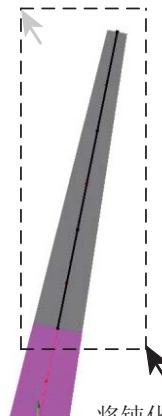
- 在树形目录 中扩展分析 1 重命名工况 1 为 Stage 1: 0 to 60 Days

所有在第一阶段不需要参与的单元都要被钝化

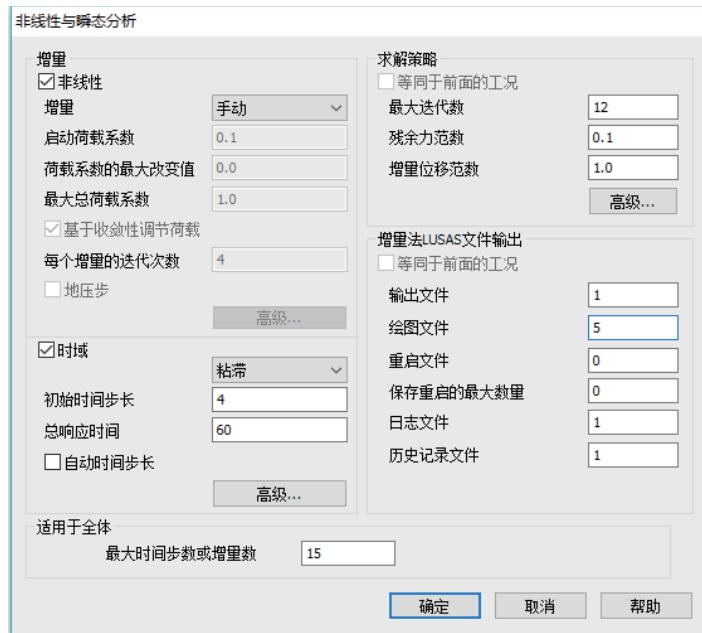
- 在图形区选择塔顶部的三段
- 从 树形目录中拖放 钝化 到选中的线上，以及工况 Stage 1: 0 to 60 Days

定义工况属性

- 在树形目录 右键 Stage 1: 0 to 60 Days，从控制菜单中选择 非线性和瞬态 选项
- 在非线性和瞬态对话框中，选择 非线性 选项，保留增量类型为 手动
- 选择 时域 选项。从下拉菜单中选择 粘滞 时域。输入最初时间步长为 4，总的响应时间为 60，确保自动时间步长选项没有被选择，设置时间步长或增量最大值为 15。
- 在增量法 LUSAS 文件输出部分，输入 绘图文件 值为 5，写出每 5 个增量的结果。这仅仅是为了简化图形的输出而这样设置的。
- 点击 确定，返回建模器工作窗口。



混凝土塔徐变的分段施工分析



注：总响应时间为**60**，这表示到下一个分析阶段被激活的时间间隔为60天。

非线性和瞬态分析将添加到**L**目录下，可双击该目标修改相关控制参数。

施工阶段2 - 4

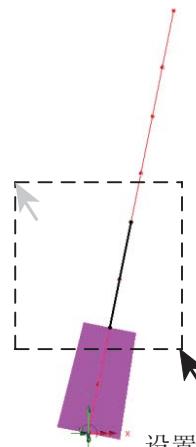
施工阶段2到4将考虑施工过程的连续性，当需要模拟当前施工阶段时，首先应激活当前的施工构件。

阶段 2

第二施工阶段的单元需要被激活。

分析
工况...

- 输入工况名为**Stage 2: 60 to 120 Days**, 然后点击**确定**。
- 在树形目录中右键**Stage 2: 60 to 120 Days**, 选择**激活**
- 在图形窗口选择第二阶段构件, 如图所示
- 保持第二阶段构件选中, 拖放窗口中的**激活**项到选择的构件中, 确保设置到**Stage 2: 60 to 120 Days**工况中。



设置激活到施工阶段2

定义工况属性

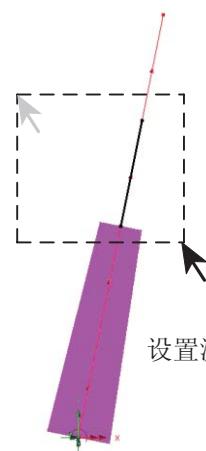
- 在树形目录中右键**Stage 2: 60 to 120 Days**, 从控制菜单中选择**非线性和瞬态**选项.
- 设置增量类型为**非线性**, 增量为**手动**。
- 选择**时域** 选项, 选择**粘滞**时域。输入最初时间步长为**4**, 总响应时间为**120**, 以及时间步长的最大数为**15**。
- 增量法LUSAS文件输出设置为**等同于前面的工况**。
- 选择**确定**, 返回建模器工作窗口。

阶段 3

第三施工阶段的单元需要被激活

分析
工况...

- 输入工况名为 **Stage 3: 120 to 180 Days**, 然后点击**确定**。
- 在树形目录中右键**Stage 3: 120 to 180 Days**, 选择**激活**
- 在图形窗口选择塔的第三阶段构件。
- 保持第三阶段构件选中, 拖放窗口中的**激活**项到选择的构件中, 确保设置到**Stage 3: 120 to 180 Days**工况中, 点击**确定**。



设置激活到施工阶段3

定义工况属性

- 在树形目录中右键**Stage 3: 120 to 180 Days**, 从控制菜单中选择**非线性和瞬态**选项。
- 设置增量类型为**非线性**, 增量为**手动**。
- 选择**时域** 选项, 选择**粘滞**时域。输入最初时间步长为**4**, 总响应时间为**180**, 以及时间步长的最大数为**15**。
- 增量法LUSAS文件输出设置为等同于前面的工况。
- 选择**确定**, 返回建模器工作窗口。

核实自重和激活设置

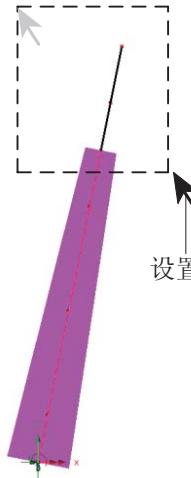
如果你需要核实荷载设置或者检查某条直线(或者单元)在何时激活, 选择模型中的一条直线, 点击鼠标右键, 选择**属性**, 选择**激活**项, 注意显示为灰色的工况只是当前激活工况而并不一定是实际分配至的工况。选择**激活**进入设置属性表格, 会显示激活所分配到得工况。

阶段 4

第三施工阶段的单元需要被激活

分析
工况...

- 输入工况名为 **Stage 4: 180 to 240 Days**, 然后点击确定。
- 在树形目录  中右键 **Stage 4: 180 to 240 Days**, 选择激活
- 在图形窗口选择第四阶段构件, 如图所示
- 保持第四阶段构件选中, 拖放  窗口中的激活项到选择的构件中, 确保设置到 **Stage 4: 180 to 240 Days** 工况中, 点击 确定



定义工况属性

- 在树形目录  中用鼠标右击 **Stage 4: 180 to 240 Days**, 选择控制中的非线性和瞬态选项, 然后进入设置
- 设置增量类型为非线性, 增量为手动。
- 再选择左下角的时域, 选择粘滞选项。输入初始时间步为4天, 总响应时间为240天, 排除自动时间步选项, 选定最大时间步选项为15天。
- 点击确定, 返回建模器工作窗口。

长期工况

开始研究塔上长期工况的影响。

分析
工况...

- 输入工况名为 **长期: 240 to 1000 Days**
- 在  窗口中用鼠标右击 **长期: 240 to 1000 Days**, 选择属性中的非线性和瞬态选项, 然后进入设置
- 设置增量类型为非线性, 增量为手动。
- 再选择左下角的时域, 选择粘滞选项。输入初始时间步为1天, 总响应时间为1000天, 选定最大时间步选项为20
- 选择自动时间步长选项, 接着选择高级按钮。

混凝土塔徐变的分段施工分析

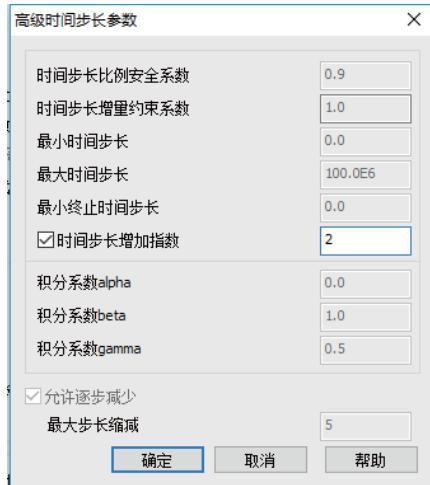
- 弹出对话框，选择**时间步长增加指数**选项，并设定值为**2**。
- 点击**确定**，返回建模器工作窗口。



注：当考虑长期项分析时，设定指数时间步增量是非常有用的，在早期分析中，徐变应变变化率很快，所以小的时间步增量有利于提高计算精度。随着时间的增加，混凝土徐变变化率减小了，因此大的时间步不会对计算精度有影响，而且同时也提高了计算的效率。



注：接下来激活模型中所有的线，对于这个工况，没有激活的数据需要分配给模型。因为不需要给模型施加附加的自重荷载，所以对于阶段**4**的自重荷载将默认被使用。



给分析设置重力属性

现在五个工况都被创建在**树形目录**下，右键**分析 1**选择**添加自重**。自重会被自动添加到所有工况中



保存模型文件。

运行分析

打开**立刻求解**对话框点击**确定**开始分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在**树形窗口**中。

而且下面的两个分析文件被生成：



- **混凝土塔.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- **混凝土塔.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到**树形目录**中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

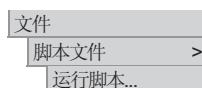


□ **concrete_tower_modelling.vbs** 执行例子的建模。

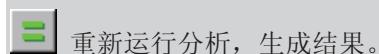


开始一个新的模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为 **concrete_tower**



- 为了重建模型，在目录<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件**tower_modelling.vbs**。



重新运行分析，生成结果。

查看结果

每个时间步的分析工况结果会被添加到树形目录中。

下面观察塔根部位的弯矩，弯矩随着施工阶段的发展而变化，也就是要对60天、120天、180天、240天以及长期工况的受力进行观测。同时对每个阶段的最大位移也进行了比较。

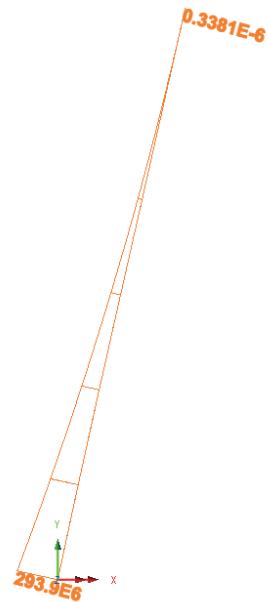
阶段 1 结果观察

- 从树形目录树形中关闭几何，网格，工具和属性层。
- 双击 查看属性在树形树形目录下。选择视图选项，确保仅显示激活单元被勾选。点击关闭返回模型。

- 在**树形目录**下右键**Time Step 15 Time = 60.000 (days)** 选择激活
- 在图形窗口的空白处点击鼠标右键，选择**图表**选项。弹出对话框，从下拉菜单中选择**力/力矩 - 厚3D梁和MZ**. 选择**图表显示**项和**变形**选项。点击**确定**显示图形层。
- 选择**图表显示**标签，确保**标记数值**和**仅峰值**被勾选。点击**标记字体**，选择**Arial, 粗体, 大小 14**. 点击**确定**返回，输入角度 **-15°**
- 选择**比例标签**，选择**使用局部比例**，输入指定大小为**10mm**。点击**确定**



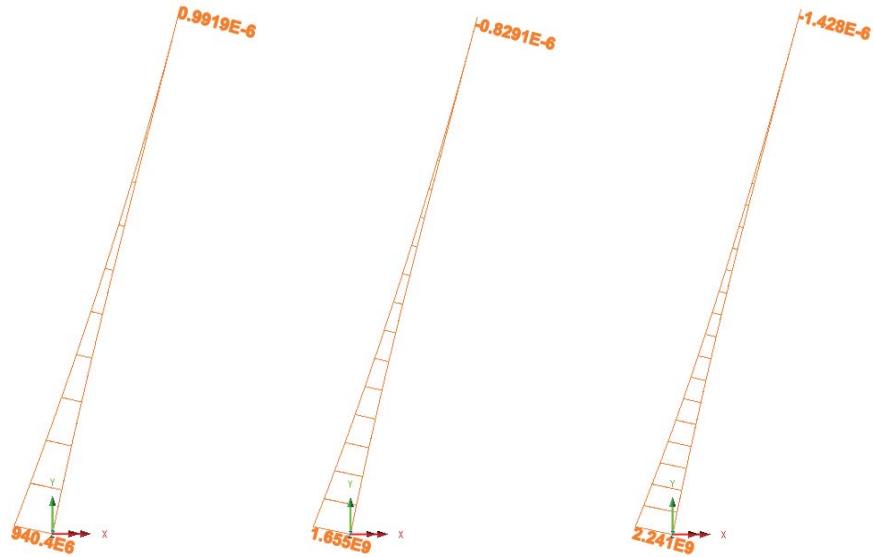
注：此图中在顶部的值和接下来图中的值，有效值为零，但是在不同的电脑上也许会显示为不同的值，这是因为硬件具体的舍入误差。



阶段**2到4**结果

- 在**树形目录**下激活以下步数，更新图表

[查看结果](#)



长期工况结果观察

- 在树形目录中，右键 Time step 79 Time = 1000.00 (days)，选择激活选项。

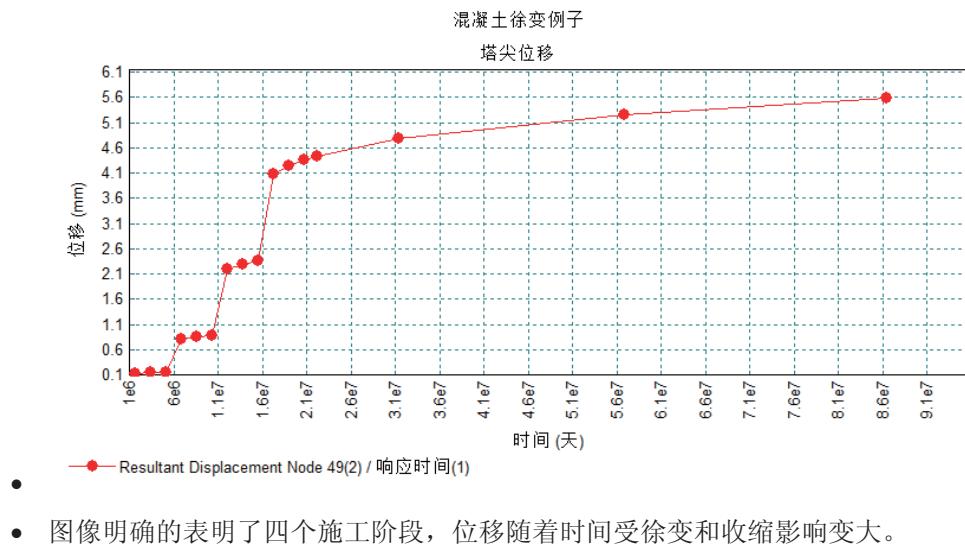
从结果可以看出，长期工况和施工阶段4的塔根部位弯矩是一样的，这是由于没有其它外力再作用到结构上了，但是可以看出由于徐变的作用，结构的位移在增加。



绘制塔顶的位移图

- 徐变效应可以通过LUSAS图形向导绘制
- 确保网格或者变形网格层可视
- 通过N键选择塔顶的节点
- 选择时程曲线点击下一步
- 在X属性中，选择名称并确保所有分析被选，点击下一步
- 选择响应时间，点击下一步
- 在Y属性中，选择节点，点击下一步
- 选择位移，分量选择RSLT，点击下一步
- 输入标题 塔尖位移，X轴为 时间 (天)，Y轴为 位移 (mm)。点击完成

|工具
|图形向导...



- 图像明确的表明了四个施工阶段，位移随着时间受徐变和收缩影响变大。

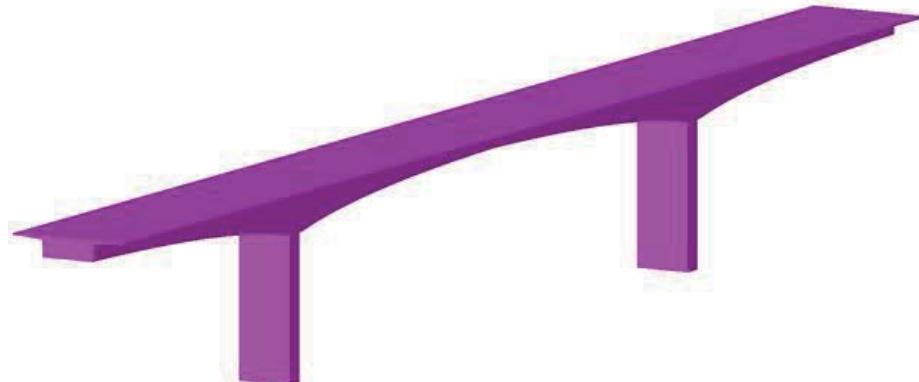
此例完成

三跨变截面混凝土箱梁桥

软件产品:	LUSAS桥梁
产品选项:	无

描述

以三跨变截面混凝土箱梁桥建模为例说明如何应用界面属性计算器以及LUSAS多重变截面。



两个模型将被建立：作为原型和供分析评价的初步模型，和一个更加详尽的分段施工模型。本例旨在说明截面属性计算器以及多重变截面在结构中的应用，对两个模型都进行了几何简化。

单位体系为 kN, m, kg, s, C

目的

分析需要输出的内容包括：

- 初步模型和详细模型的比较。

关键词

桥，混凝土，多重变截面，箱

三跨变截面混凝土箱梁桥

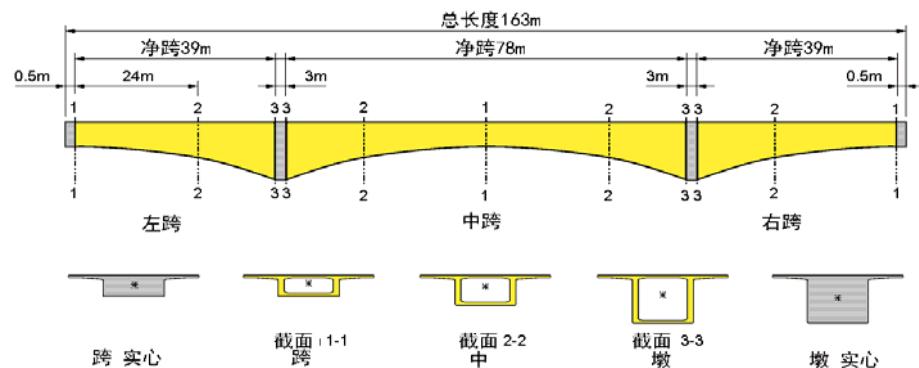
关联文件



□ **concrete_box_bridge.mdl** 基本模型

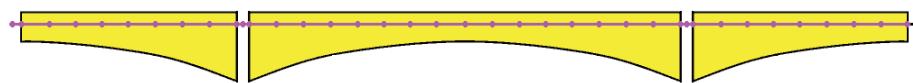
讨论

三跨结构由多重变截面组成，四个支撑处有实心隔膜。下图三个位置的空心截面属性将被用于定义所选直线的多重变截面属性。

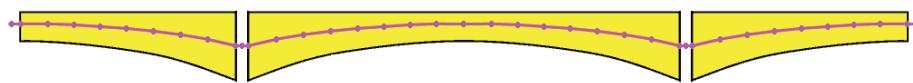


其他截面属性，如支撑处和结构末端的实心隔膜也将被定义给模型。

对此类桥梁进行建模有两种方式：“直线”式建模，截面对齐于同水平面上的直线并设置重心偏移值；“曲线”式建模，样条曲线沿着截面重心设置。如果对模型施以后张预应力，后者较为适用，但是对于本例，两者都适用，在此我们选择“直线”式模型。



直线式建模（直线对齐于其中一个截面的重心，并对其他截面设置重心偏移值）



曲线式建模示意图（曲线沿着各截面重心设置）

建模细节

本例所提供的基本模型为直线模型，三跨净跨各为39m、78m和39m，各自由一条单独的直线表示。最终的操作中，多重变截面属性被赋予这三条直线，同其他截面属性进行简单线性回归分析。

初步模型建模完成后，需建一个更加详细的模型，分割代表每个桥跨的直线为3m长度每条来进行分段施工分析，在这个操作中，每条3m直线的网格划分段数为3。



警告. 当建立连续梁的多重变截面模型时，必须注意确保单元的数量足够，已保证计算精度。使用数量大于8的单元格以体现截面顺着直线方向的微小变化，变化幅度增大处采用更多的单元格划分。

建模：初步模型

运行**LUSAS**建模器

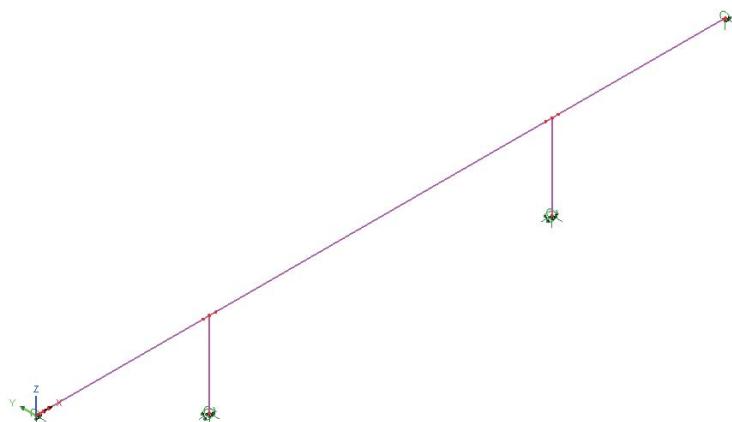
怎样运行LUSAS建模器的详细信息，见例子手册介绍中的标题运行**LUSAS**建模器。

加载模型

文件
打开...

打开位于\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller目录下的只读文件
Concrete_Box_Bridge.mdl1

桥梁的基础几何属性被显示



文件
另存为...

- 在 \<LUSAS Installation Folder>\Projects\目录下创建一个新目录混凝土箱梁桥，
- 另存模型至此目录下，名称为**混凝土箱梁桥**

三跨变截面混凝土箱梁桥



注. 在例子的建模过程中要注意保存模型。使用撤销按钮，可以改正自上次保存以后的任何错误。

定义截面属性

首先，定义创建三个跨截面所需要的三个空心截面的几何属性。

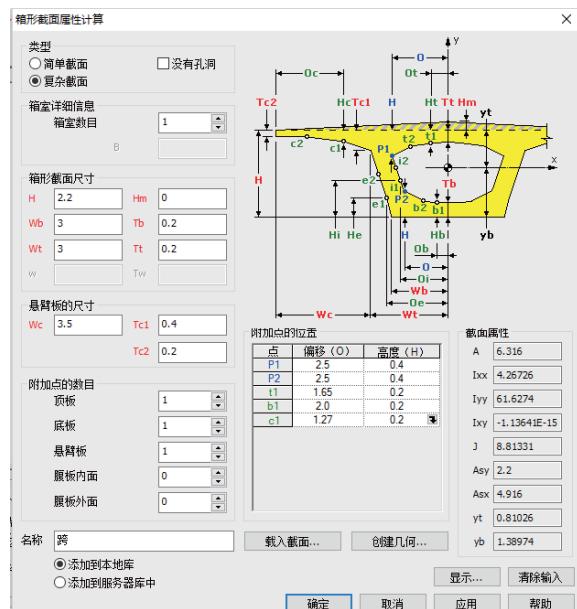
定义空心截面

工具
截面属性计算器 >
箱型截面

- 类型选择复杂截面，然后输入数值

箱型截面尺寸为：

- $H = 2.2$
- $W_b = 3$
- $W_t = 3$
- $H_m = 0$ (或者不填)
- $T_b = 0.2$
- $T_t = 0.2$



悬臂板尺寸为：

- $W_c = 3.5$
- $T_{c1} = 0.4$
- $T_{c2} = 0.2$

附加点用于定义内部横截面的点输入如下：

- 顶板 = 1
- 底板 = 1
- 悬臂板 = 1

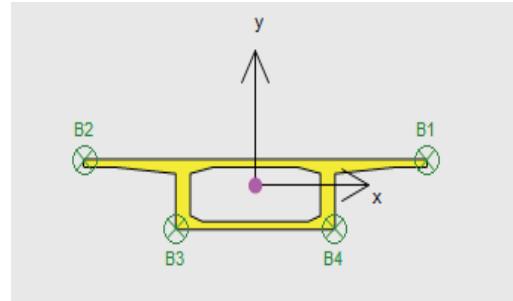
腹板内面和腹板外面的点无需输入，保留默认值0

- 输入名称跨

整组点的数据如下表所示：

点	偏移(O)	高度(H)
P1	2.5	0.4
P2	2.5	0.4
t1	1.65	0.2
b1	2.0	0.2
c1	1.27	0.2

- 预览以上数值所建立的截面，点击**显示**按钮，点**关闭**回到主菜单。
- 确定**添加到本地库**选项被选择，点击**应用**完成此截面属性操作，添加这个截面至本地库，并使你可以继续定义其他截面。



 提示。在截面属性定义过程中，应记录下yt（0.81026对于这个截面），在随后计算截面的偏心/偏移数值会用到。

定义跨中空心截面

- 在箱型截面尺寸面板修改H值为**3.2**
- 修改截面名为**中**，然后点击**应用**完成截面设定，添加截面至本地库并进行下一个截面操作。

定义靠近桥墩的空心截面

- 在箱型截面尺寸面板修改H值为**5.2**
- 修改截面名称为**墩**，点击**应用**

定义实心桥墩截面

- 在类型面板选择**没有孔洞**
- 修改截面名为**墩 实心**，然后点击**应用**完成截面设定。

 提示。应记录下跨截面和实心桥墩截面yt值的差值，用于稍后指定其他截面的偏心/偏移值，此时yt值的差为2.4646-0.81026=**1.652**

定义实心跨截面

已有实心截面如实心跨截面可被载入对话框，修改数值后用于建立相似的截面。

- 点击**载入截面**按钮，选择**本地截面库**，找到**跨**输入并点击确定以加载此截面细节至当前对话框。
- 在类型面板选择**没有孔洞**
- 修改截面名称为**跨 实心**，确定**添加至当地库**选项被选中，点击**确定**以完成截面设置，添加本截面至本地库，完成板截面设置操作。



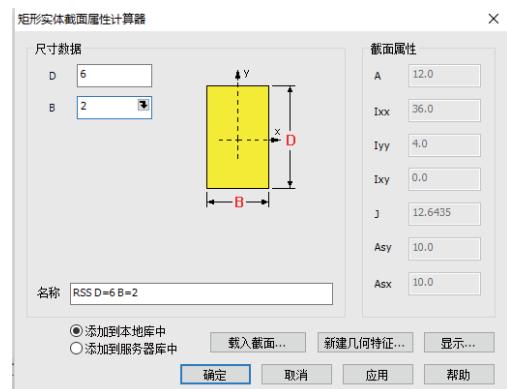
提示。 跨截面和实心跨截面yt值的差应该记录以备此后指定互相之间偏移/偏心值，此时yt差值为0.98225-0.81026=**0.17199**

定义桥墩截面

工具
截面属性计算器 >
矩形截面 > 实心

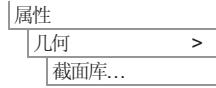
自动生成名称RSS D=6 B=2。

- 确定**添加至本地库**选项被选中，点击**确定**



所有需要的截面已经创建好，并储存在本地库中。现在把实体截面添加到树形目录中，为了能分配到模型上。带洞的跨截面将被用来创建变截面，会自动稍后添加到树形目录中。

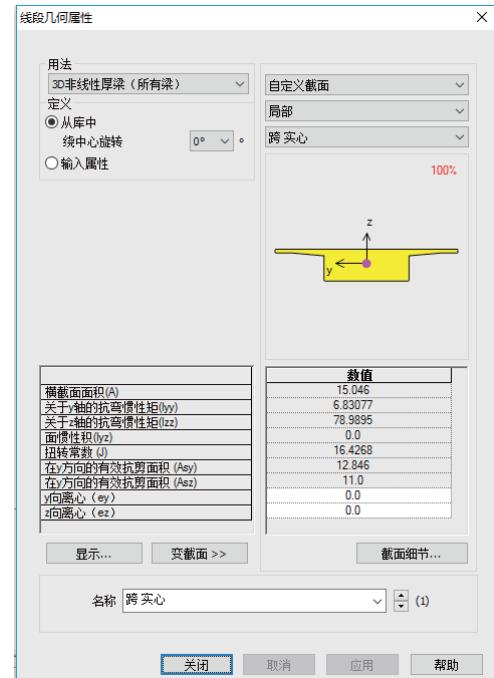
添加实心截面几何属性至树形目录



弹出标准截面对话框

对于3D厚梁：

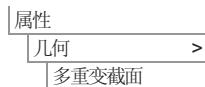
- 按住向下按钮 改选 UK Sections 为自定义截面
- 确认截面库选择为局部
- 按住向下按钮 ，从下拉菜单中选择 跨 实心。
- 修改名称为 跨 实心。
- 点击 应用 将实心跨属性添加至 树形目录以便进行下一个截面的编辑。
- 按住向下按钮 从下拉菜单中选择 墩 实心。
- 修改名称为 墩 实心。
- 点击 应用 将实心跨属性添加至 树形目录以便进行下一个截面的编辑。
- 按住向下按钮 从下拉菜单中选择 RSS D=6 B=2。
- 修改名称为 柱。
- 点确定 将桥墩几何属性添加至 树形目录。



定义左跨的多重变截面属性

对左边跨指定一个一个多重变截面属性，将会用到之前定义的几个空心截面：跨、中、墩。

定义截面



- 在截面单元点击扩展按钮 ，可以从库中选择一个预设的截面
- 点击向下按钮 改选 UK Sections 为自定义截面
- 确保进入本地库

三跨变截面混凝土箱梁桥

- 从下拉菜单中选择**跨**, 点击**确定**
- 点击**Tab键**输入下一个截面
- 在新的截面单元栏里再次点击扩展菜单按键 \square , 弹出下拉菜单中仍出现**自定义截面**指向本地截面库, 浏览并选择**中**, 点击**确定**添加至截面输入面板。
- 点击**Tab键**输入下一个截面
- 在新的截面单元栏里再次点击扩展菜单按键 \square , 弹出下拉菜单中仍出现**自定义截面**指向本地截面库, 浏览并选择**墩**, 点击**确定**添加至截面输入面板。



注. 创建多重变截面过程中, 一个纵览纵向截面和所用横截面形状的预览图会在对话框中出现, 纵截面只在所有数据被输入以后能够显示, 并且只显示涉及到的截面。

定义形状插值法

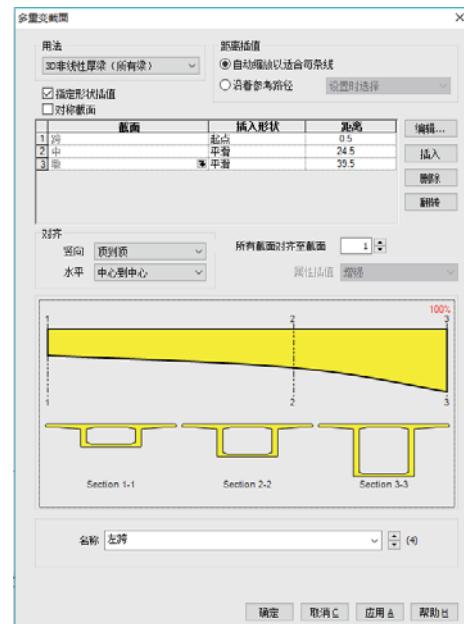
为各截面指定插值法:

- 面板中第一个截面**跨**形状设为默认的**起点**
- 设置**中**截面数据, 点击形状栏向下按钮 \square , 选择**平滑**;
- 对于**墩**截面, 重复上述操作, 然后选择**平滑**

定义距离值

最后需要输入每个截面的距离值。

- 跨**截面行输入距离数值为**0.5**
- 中**截面行输入距离数值为**24.5**
- 墩**这一行输入**39.5**



注. 以上输入的数值作为沿着同一条直线的成比例的距离(比如输入0,10和20可在所选直线的端点, 中点各分配一个截面, 并指定其几何属性), 距离值同时也体现出实际的长度, 所以当在三个分栏输入0、0.5和1会产生同样的结果。但是切记一个截面并不是必须从0开始(如本例)。此时对于梁的长度, 使用一个非0的数值0.5(一个代表截面上实际放样点的变量), 以及一个适当的中间点和

终点，在本例的第二部分中用来确定分段施工过程中的简单变化。这将用同样的链测长度（chainage values）为配合参考路径的长度。

检查对齐设置

一组截面的竖直及水平对齐受对齐设置的约束，所有截面必须对齐至选中的一个截面1。

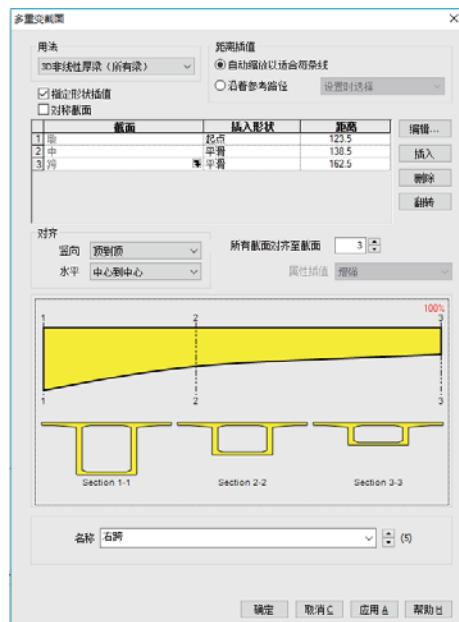
- 确认所有截面都以竖向 顶到顶、水平 中心到中心的方式对齐至**截面1**。

命名属性

- 输入名称**左跨**，点击**应用**

定义右跨的多重变截面属性

右边跨的多重变截面属性定义方法类似左边跨，但所用到的各截面顺序以及距离值都需要进行调整。



命名属性

- 输入名称**右跨**

定义截面

- 点击**翻转**按钮，改变截面的顺序

定义形状插值法

- 面板中第一个截面跨形状设为默认的**起点**
- 设置中截面数据，点击形状栏向下按钮▼，选择**平滑**；
- 对于**墩**截面，重复上述操作，然后选择**平滑**

定义距离值

- 跨截面行输入距离数值为**123.5**
- 中截面行输入距离数值为**138.5**
- 墩这一行输入**162.5**

检查对齐设置

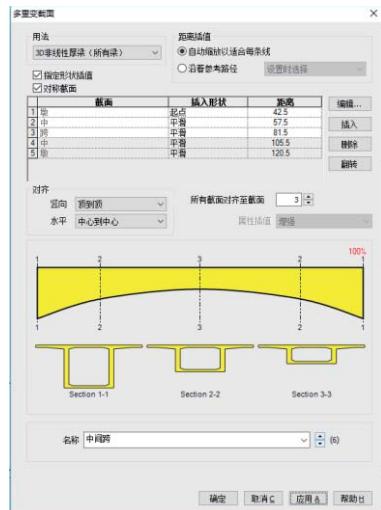
- 确认所有截面都以竖向**顶到顶**、水平**中心到中心**的方式对齐至**截面3**。

保存改变

- 点击**应用**，继续定义下一个

定义中间跨的多重变截面属性

中间跨的多重变截面属性确定方法类似右边跨，但时为表现不同的截面形状，所用到的各截面顺序以及距离值都需要进行调整，这里我们用对称工具来镜像截面排列。



命名属性

- 输入名称**中间跨**

定义截面

- 勾选**对称截面**选项

定义形状插值法

- 面板中第一个截面跨形状设为默认的起点
- 设置中截面数据，点击形状栏向下按钮▼，选择**平滑**；
- 对于墩截面，重复上述操作，然后选择**平滑**

定义距离值

最后需要输入每个截面的距离值。

- 跨截面行输入距离数值为**42.5**
- 中截面行输入距离数值为**57.5**
- 墩**这一行输入**81.5**
- 点击对话框中任意位置，更新图像。

检查对齐设置

- 确认所有截面都以**竖向 顶到顶、水平 中心到中心**的方式对齐至**截面3**

三跨变截面混凝土箱梁桥

保存改变

- 点击**确定**, 完成。

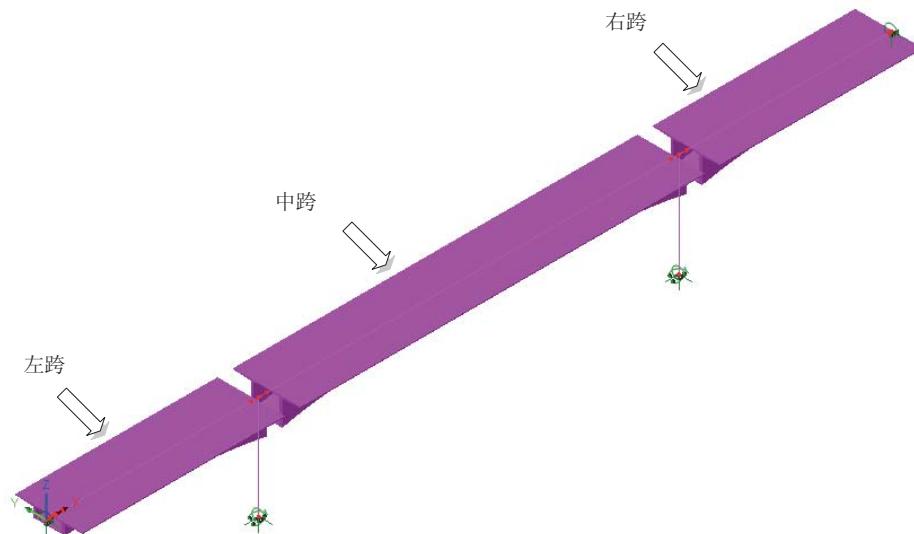


注. 这里所有截面都可以由LUSAS提供的标准截面库里的截面或LUSAS标准截面计算器在预设截面基础上通过插值法“精确”计算出的中间截面所生成。

分配可变几何线属性

- 首先, 选中代表左边净跨的39m线段, 从**树形目录**中拖放**左跨-变截面(三个截面)**至绘图窗口
- 然后, 选中代表右边净跨的39m线段, 从**树形目录**中拖放**右跨-变截面(三个截面)**至绘图窗口
- 最后, 选中代表中间净跨的39m线段, 从**树形目录**中拖放**中跨-变截面(五个截面)**至绘图窗口

分配过多重变截面属性, 打开**渲染**, 所得图形如下:



分配实心几何桥面属性

现在将实心截面属性分配到桥面板端部和桥墩位置。

Y: N/A

点击**Y axis** 按钮浏览模型正视图



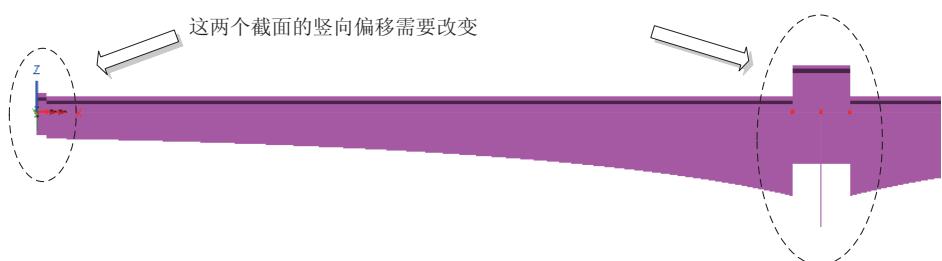
- 框选桥梁两端结构为实心的线段，然后拖放跨 实心（跨 实心 主z）至所选模型。分配之后会被调整。



- 框选桥梁跨内受支撑处两段结构为实心的线段，然后拖放墩 实心（墩 实心 主z）至所选模型。分配之后会被调整。

调整实心截面的偏心位置

在分配实心截面的线几何属性时会发现y方向不同图心会导致实心截面位置高于被截面（统一对齐于最左边的截面 跨）因此需要修改这些实心截面的偏移数值



- 在⁸树形目录中双击跨 实心（跨 实心 主z）在z向偏移（ez）栏输入数值 **0.1799**。本例之前算出并记录下的偏移数据。点击**应用**使改变生效。
- 打开几何线窗口，点击’spinner’直到在⁸树形目录中墩 实心（墩 实心 主z）出现。在z向偏移（ez）栏输入数值 **1.65234**。本例之前算出并记录下的偏移数据。点击**关闭**实施改变。

三跨变截面混凝土箱梁桥

指定桥墩属性



- 选择表示桥墩的线，从树形目录中选定柱（RSS D=6 B=2 主z）拖放到绘图窗口
- 旋转模型至合适的3D视角



文件
保存

保存模型

初步模型已完成建模，可以进行分析

运行分析：初步模型

打开立刻求解对话框确保分析1被选中，点击确定开始分析。



注. 一般会跳出一个警告关于使用了足够的不变梁单元，此警告只要在模型包含了多个几何线属性求解时就会跳出

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口中。

而且下面的两个分析文件被生成：



- **混凝土箱梁桥.out** 这个输出文件包含了详细的模型数据，特征的设置以及被选择的分析统计。
- **混凝土箱梁桥.mys** 这是结果文件，将自动加载到树形目录Q中，用于结果分析。

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

查看结果：初步模型

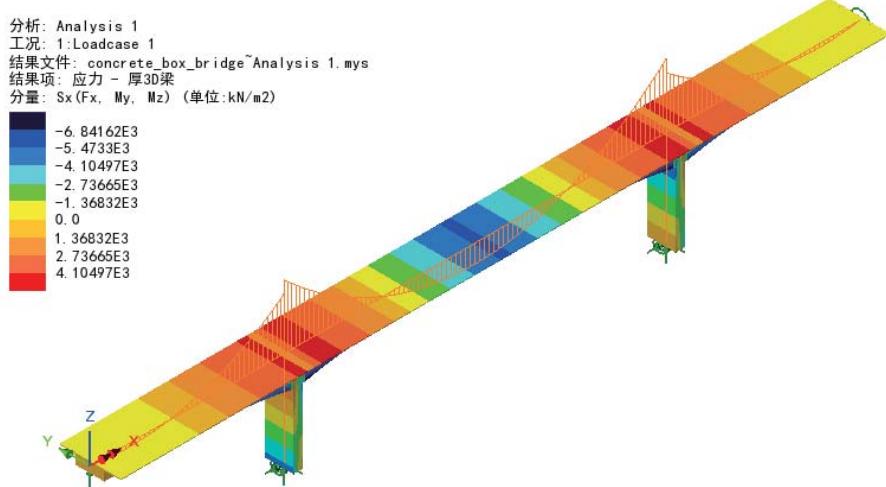
如果分析是在LUSAS建模器内运行，计算后的结果会顶置在模型文件上面，且结果工况将会出现在Q树形目录中。

添加云图层

- 在图形窗口在没有任何特征选择的情况下在空白处点击鼠标右键弹出对话框，选择云图项，添加云图层到Q树形目录。
- 选择结果项为**应力-厚3D梁**, 分量为**SX (FX,MY,MZ)**
- 点**确定** 在渲染图上显示应力云图

添加图表层

- 在图形窗口在没有任何特征选择的情况下在空白处点击鼠标右键弹出对话框，选择图表项，添加图表层到Q树形目录。
- 选择结果项为**力/力矩-厚3D梁**, 分量为**MY**
- 进入**图表显示**，取消选择**标记数值**。点击**比例**选项卡，输入指定大小为**18**，点击**确定**显示弯矩图渲染。



初步分析部分完成

建模: 详细模型

初步模型中各跨净跨为单线表示的39m、78m和39m。通过拆分代表各跨的单线为较短的3m线，一个更加详细的模型将被建立做进一步的分段施工分析之用。为此，应建立一个参考路径，多重变截面属性应用参考路径进行更新，以确定之前代表桥跨的直线被拆分至一定数量。通过拆分现有直线，无需为各拆分后的短线重新指定几何属性。多重变截面属性将依照参考路径灵活地自动添加至各直线。

- 键入模型文件名称为**混凝土箱梁桥** 详细并点击**保存**按钮

文件
另存为...

修改模型描述

- 修改模型标题为**混凝土箱梁桥 详细模型**并点击**确定**

文件
模型属性...

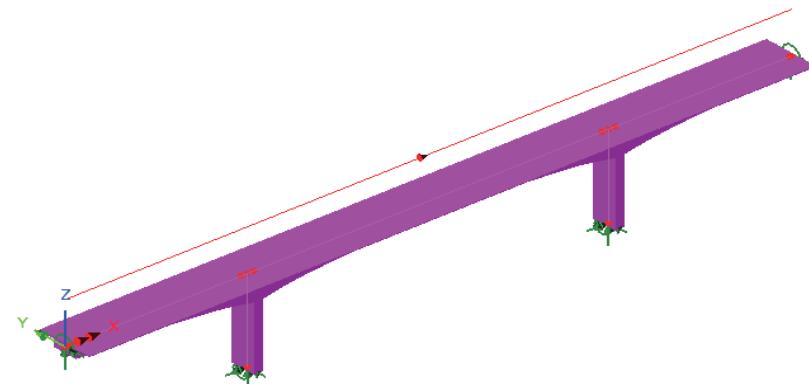
创建一条参考路径

参考路径定义了穿过模型的各代表距离的点。这些距离被用来定义一个变截面，当截面被分配给一条线，路径说明了那些截面适用于这条线。桥梁工程师提到参考路径概念意指实测长度。

此例中为表达清晰，通过路径定义对话框直接在模型上建立一条参考路径。

工具
参考路径

- 在输入面板第一行输入坐标(0, 0, 10)，按下TAB键然后输入坐标值(163, 0, 10)于第二行，确保类型为直线。
- 其余默认，按确定按钮定义一条长度等于桥面整体长度的参考路径。相应的路径定义出现在树形目录中。

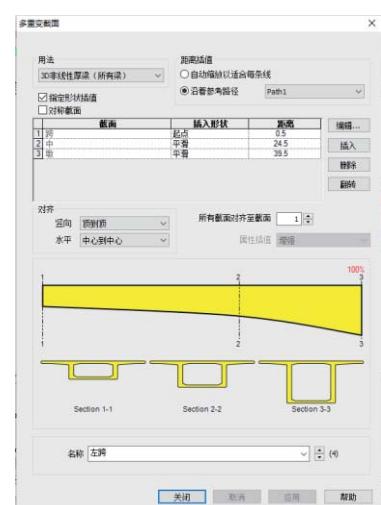


注. 还可以在点击工具>参考路径之前直接在模型上选择一系列直线来定义参考路径，这样在定义窗口可以自动显示所有坐标。

编辑多重变截面属性

为利用参考路径，所有多重变截面属性都需参照它进行编辑。

- 在树形目录中，双击左跨 变截面（三个截面）。
- 在多重变截面对话框中，修改距离插值选项为 沿着参考路径，确保，path1 被选中，点应用更新设置。
- 对目录中的右跨 变截面（三个截面）重复上述操作。
- 对目录中的中跨 变截面（五个截面）重复上述操作。



拆分表示净跨的直线

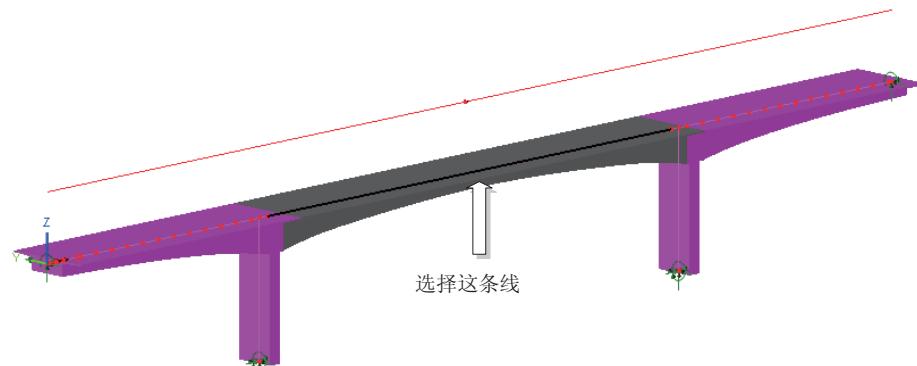
表示净跨的直线应被拆分成每段3m，代表不同的施工阶段。

- 选中代表左右净跨的两条39m长直线。



几何
线 >
通过分割 >
用相等划分

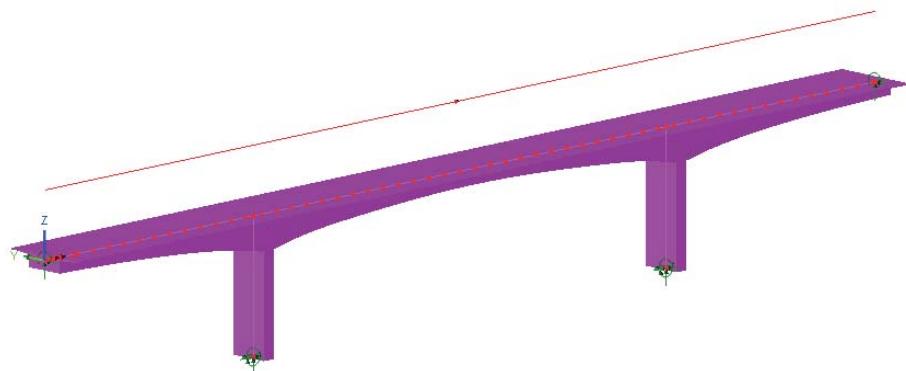
- 勾选**所有线使用相同划分**，分段数量输入**13**，确认在**分割后删除原始线**项被勾选。
- 最后，选择这条78m长的中间跨的线



几何
线 >
通过分割 >
用相等划分

- 分段数量输入**26**，确认在**分割后删除原始线**项被勾选。

经过分割直线后的模型可以进行进一步的分段施工分析操作。



文件
LUSAS 数据文件...



保存模型

详细模型已完成建模，可进行求解分析。

运行分析：详细模型

打开立刻求解对话框点击确定开始分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口②中。

而且下面的两个分析文件被生成：



混凝土箱梁桥 详细.out 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。

混凝土箱梁桥 详细.mys 该结果文件会在计算完成后自动加载到③树形目录中，允许用户进行结果查看④

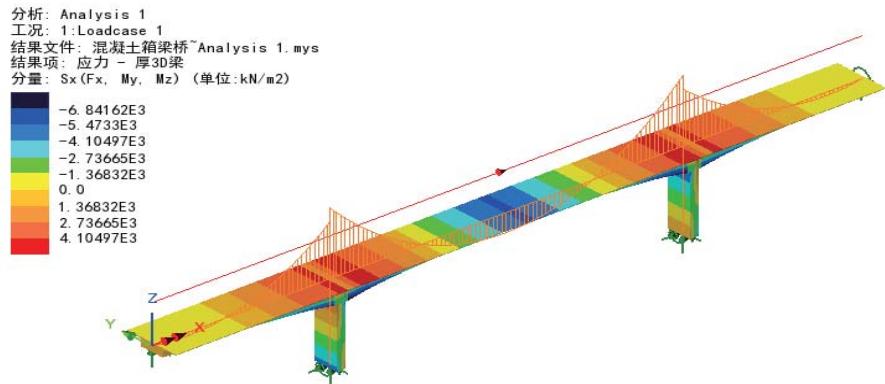
如果分析失败...

如果分析失败，关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

查看结果：详细模型

如果详细模型是在初步模型建成并查看结果后直接建模，云图层和图表层已经添加入⑤树形目录显示的应力云图及图表如下。

三跨变截面混凝土箱梁桥



得出的结果与初步模型结果一致。

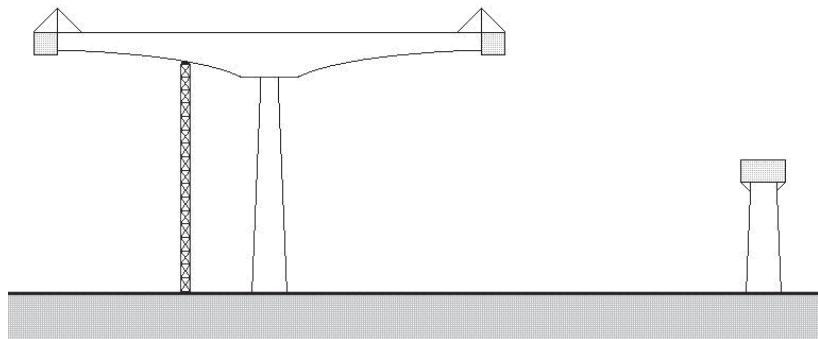
本例完成。

后张法预应力桥的施工阶段分析

软件选项:	LUSAS 土木建筑 和 LUSAS 桥梁
产品选项:	非线性

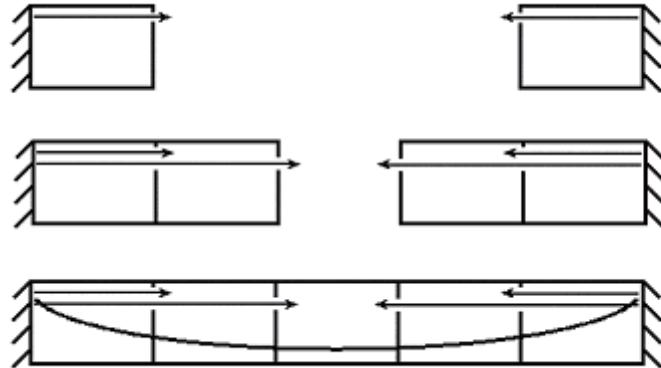
描述

此例用梁分析模拟了平衡悬臂法分段施工桥梁的施工过程。



平衡悬臂法分段施工桥梁的完全分析，是一个复杂而庞大的工作。在这个例子中，简化了结构的几何形状，集中定义分段施工过程和预应力筋属性。

从邻近墩分节施工到合拢，下图显示了其施工阶段的划分：



每个施工阶段分析考虑6米长的节段被添加到结构。

分析采用的单位体系为kN,m,t,s,C。

此例把分段施工过程和多根预应力筋加载的设置合并起来。

目标

分析需要的输出内容包括：

施工过程中的最大弯矩

关键字

分段施工，多次张拉预应力筋

关联文件

segmental_bridge_modelling.vbs 执行该脚本，结构建模进度在预应力荷载向导部分。此时请定义预应力筋属性，并继续完成建模。

建模

运行LUSAS建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS 建模器”。

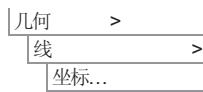


注：此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令文件>新建来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

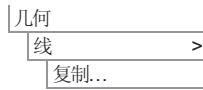
- 输入文件名**分段施工桥梁**
- 使用**默认工作目录**.
- 输入标题**包含预应力和徐变的分段施工桥梁**
- 选择单位体系**kN, m, t, s, C**
- 保留单位为 **秒**
- 选择启动模板为**无**
- 选择用户界面为**结构**.
- 选择竖轴为**Y轴**.
- 点击**确定**

定义几何



输入坐标为(0, 0, 0) 和 (6, 0, 0), 定义桥梁的第一个节段, 点击**确定**

- 选择刚刚定义的直线.



输入X方向的平移值为6

- 输入需要复制的数目为**4** , 点击**确定**



后张法预应力桥的施工阶段分析

定义和设置网格属性

- 此桥模型采用**非线性厚梁**单元 (BTS3单元)
- 选择**3D**和**线性**.
- 输入特征名为**非线性厚梁**, 点击**确定**
- 分段数量选择**6**
- 选择模型上所有的线, 从树形目录中选中**非线性厚梁**, 拖放到图形窗口。
- 点击**确定**, 接受默认单元方向



注.在非线性厚梁单元上, 沿着每个单元的长度, 力和力矩是保持不变的。为此, 要想得到准确的解, 要有足够的单元数量, 这里把网格划分为**6**段是为了简单。在实际应用中, 也许需要更多的单元划分。



定义和分配几何属性

此桥的截面是等厚等宽箱型截面, 5个节段都采用同一种箱型截面。

在此例, 首先计算出几何属性, 然后人工的定义并分配给模型。

- 选择**3D非线性厚梁**选项, 输入箱型截面的属性如下:

$$A = 5.3686,$$

$$I_{yy} = 17.4844, I_{zz} = 4.63749, I_{yz} = 0.0,$$

$$J_{xx} = 7.98955,$$

$$Asy = 2.55135, Asz = 3.87119,$$

$$ey = 0.0 \text{ 和 } ez = 0.0$$

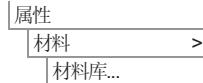
- 输入特征名为**箱型截面**, 并点击**确定**
- 选择模型上所有的线(Ctrl+A), 从树形目录中选中**箱型截面**, 拖放到图形窗口。



注.这里没有定义截面细节和纤维位置, 因此在纤维位置处, 不可能存在截面偏心或结果突变



定义材料



- 从下拉菜单中选择**Concrete**, 级别为**Ungraded** , 保持单位为**kN,m,t,s,C**并点击**确定**, 增加材料特征到树形目录中。
- 选择模型上所有的线, 从树形目录中选中**IS01 (Concrete Ungraded)** , 拖放到图形窗口。



注. 在此例, 混凝土的允许张拉应力为 4 N/mm^2 , 允许压应力为 20 N/mm^2

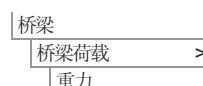
支承



- 建立一个固定支撑, 把X, Y, Z三个方向的平移和X, Y, Z三个方向的转动设置为**固定**, 输入特征名为**Fully Fixed**, 然后点击**确定**
- 选择桥梁模型两端的点, 从树形目录中选中**Fully Fixed**, 拖放到图形窗口, 确定**所有工况**被选择, 点击**确定**

荷载

预应力以及结构的自重的影响在这个分析也要被考虑。首先, 定义自重



荷载特征名 **BFP1 (重力-ve Y)** 将被创建到树形目录中



注.在LUSAS的建筑版本, 可以通过选择菜单**属性>荷载>体力**, 在Y方向输入线性加速度值**-9.81**即可。

暂时不分配自重到模型, 自重将在定义分段施工时分配给模型

创建单元激活和钝化数据

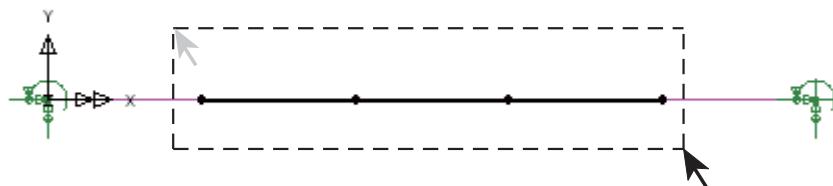
为了执行模型的分段施工分析, 施工阶段采用激活与钝化工具来建模。



- 选择**激活**选项, 点击**下一步**
- 输入特征名为**激活**, 点击**应用**
- 点击**返回**, 定义死特征.
- 选择**钝化**选项, 点击**下一步**
- 输入特征名为**钝化**, 保持重分步百分比为**100**, 点击**完成**

建模施工阶段1

- 在树形目录中重命名工况1 为阶段 1，右键工况1，选择重命名选项
第一施工阶段，模型中所有不需要的单元都设置为钝化。
- 在图形窗口，选择定义第一阶段不需要片段的三条线。



- 从树形目录中，选中钝化，拖放到图形窗口，选中阶段 1，点击确定
分配荷载
- 现在选择在两个末端代表激活片段的两条线，分配BFP1 (重力-ve Y)荷载给
阶段 1 并点击确定

定义工况属性

- 在树形目录中右键阶段 1，选择控制菜单中的非线性和瞬态.
- 在非线性和瞬态对话框中选择非线性选项，设置增量类型为手动，点击确定
接受默认设置。

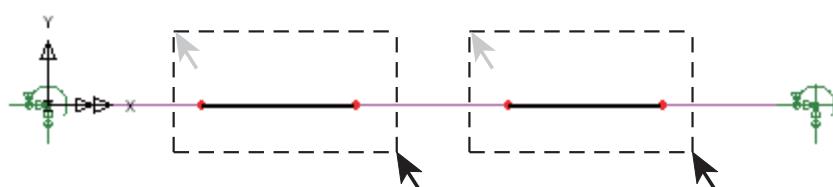
施工阶段2和3

施工阶段2和3要求指定施工过程的持续时间。根据所考虑的施工阶段，选择模型上相应的线，并且激活特征必须分配给这些线。

施工阶段2

第二个施工阶段的单元必须被激活。

- 在图形窗口中选择第二施工阶段的施工节段。



- 在树形目录中选中**激活**，拖放到图形窗口。输入工况名为**阶段 2**，选中设为激活的工况，点击**确定**完成。

分配荷载

- 接下来选择所有激活的节段（例如代表施工阶段1和2的所有线），分配**BFP1 (重力-ve Y)** 荷载给这些线，确保工况设置给**阶段 2**。点击**确定**完成荷载设置



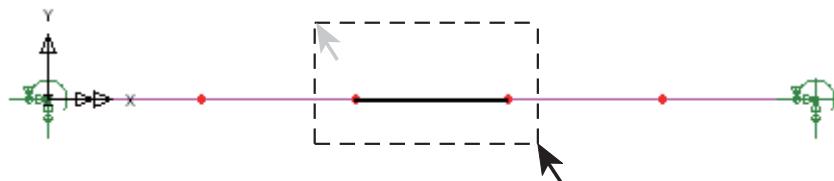
注. 在施工阶段1的工况设置了**手动**属性的非线性选项，在后来生成的荷载工况就不需要再设置非线性，他们会根据施工阶段1的非线性设置来自动处理。



注. 如果你想核实荷载的设置（例如自重）或检查分析中特殊的线是否激活，选择一条线，点击右键，选择属性。选择激活单元项。注意‘灰色’工况仅仅是当前的工况，不可能是实际的工况。选择设置属性表格中的激活条目，这将显示激活状态下被设置的工况。

施工阶段3

第三施工阶段的单元应当被激活。



- 在图形窗口中选择第三施工阶段的施工节段
- 从树形目录中选中**激活**，拖放到图形窗口。输入工况名为**阶段 3**，选中设为激活的工况，点击**确定**完成。

分配荷载

- 接下来选择所有激活的单元（例如模型中所有的线），分配荷载**BFP1 (重力-ve Y)**，确保工况被设置给**阶段 3**。点击**确定**完成荷载设置。



注. 每个施工阶段的激活单元，可以通过下面的方法进行查看：移除几何层，在网格属性对话框中选择**只显示激活**选项，接着依次激活每个工况。

完成对模型几何属性和分段施工过程的定义。

后张法预应力桥的施工阶段分析

利用提供的文件重建模型或新建模型

如果以前对这个例子分析失败，你需要返回到这里继续。

如果是用提供的现有文件所建立的模型，你需要从这里继续来完成后续建模的需要。

预应力荷载

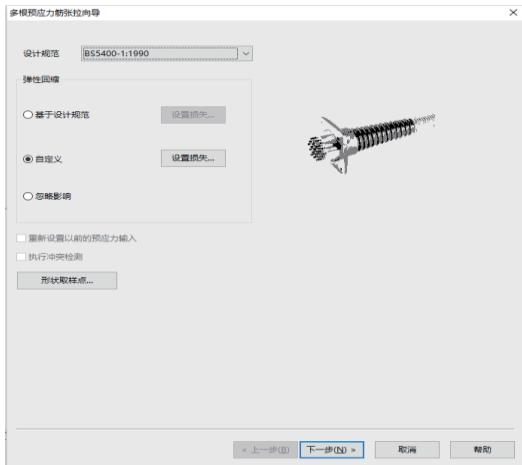
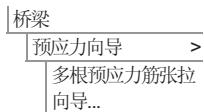
预应力荷载的运算和施加通过多重预应力筋工具实现，需要进行如下定义：

1. 设计规范及弹性回缩
2. 预应力筋形状
3. 预应力筋属性
4. 预应力荷载
5. 预应力荷载分配

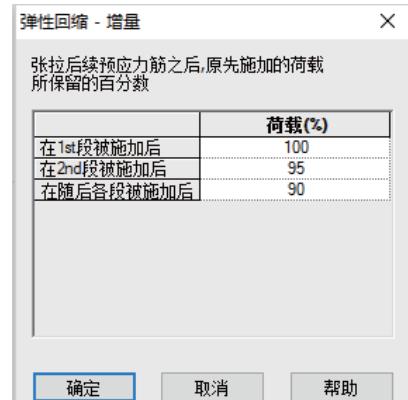
使用多根预应力筋张拉向导

分配预应力荷载使用多根预应力筋输入工具来实现等效预应力分配到被添加的荷载工况：

- 确保在树形目录中的几何层被激活
- 从下拉菜单中选设计规范
BS5400-4: 1990
- 选择弹性收缩选项**自定义**，接着点击**设置损失...**，弹出弹性回缩 - 增量对话框

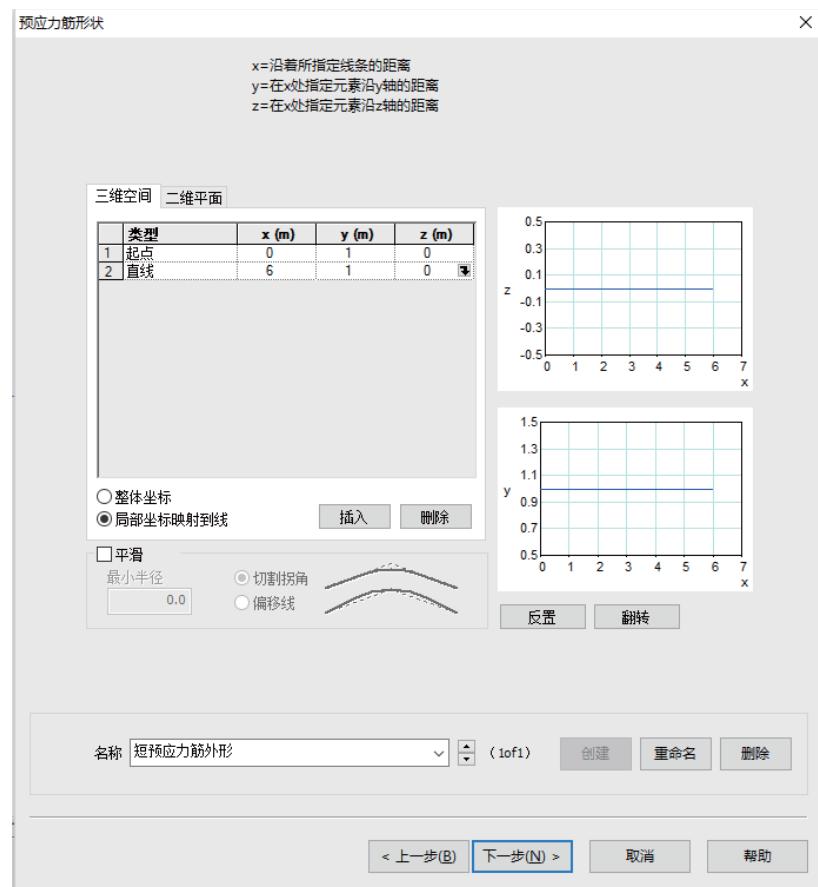


- 输入损失百分比分别为**100, 95 和 90**（使用**Tab** 键创建新的行）
- 点击**确定**返回第一个对话框。
- 点击**下一步**，弹出预应力筋外形对话框



定义预应力筋形状

每条预应力筋的形状都可以在多根预应力筋工具的这步操作中进行定义，通过输入名称，激活创建按钮，然后输入预应力筋细节。输入另一个名字自动保存当前的输入并可创建一个新的钢筋形状，以此类推。



后张法预应力桥的施工阶段分析

- 输入特征名为**短预应力筋外形**, 点击**创建**按钮.
- 选择选项**局部坐标映射到线**
- 输入预应力筋外形坐标为

类型	X (m)	Y (m)	Z (m)
起点	0	1	0
直线	6	1	0

这样就完成了短预应力筋外形的定义。

- 输入特征名为**长预应力筋外形**, 点击**创建**按钮。表格中保留了前面短预应力筋外形的值, 需要把表格进行清理, 进行长预应力筋外形值的输入。
- 输入预应力筋外形坐标为:

类型	X (m)	Y (m)	Z (m)
起点	0	1	0
直线	12	1	0

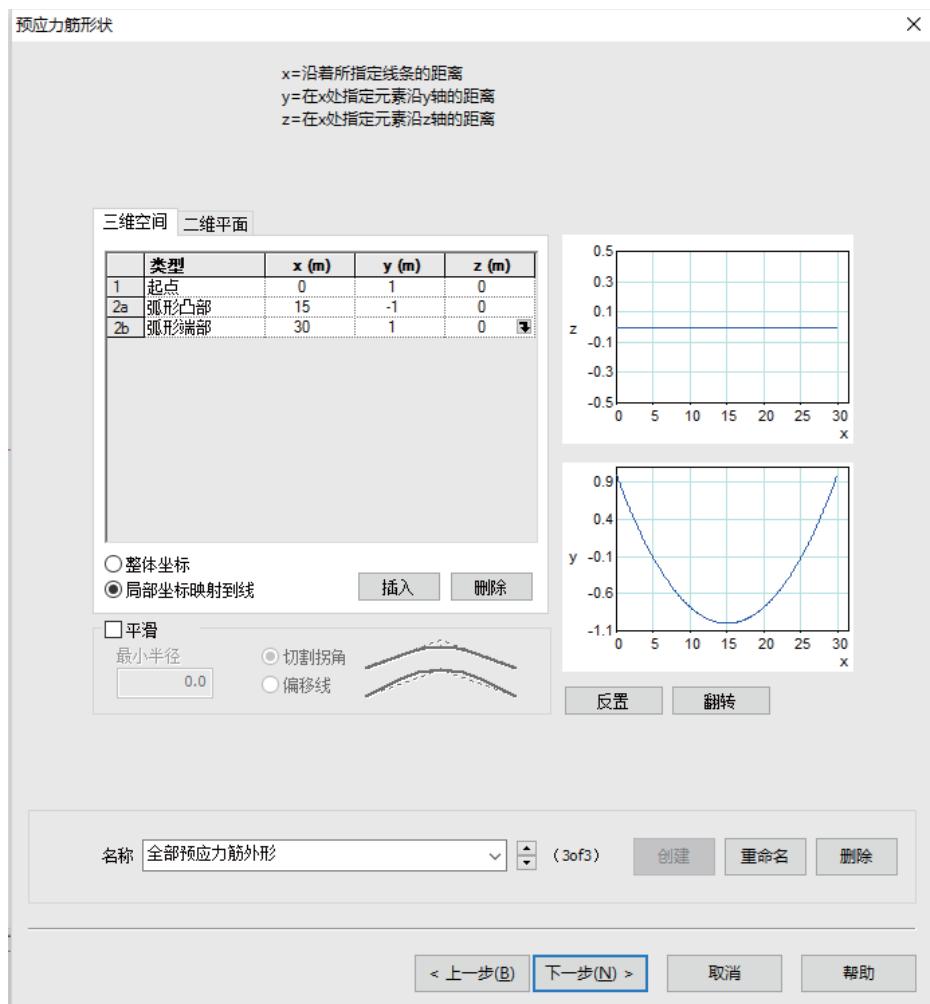
这样就完成了长预应力筋外形的定义。

- 输入特征名为**全部预应力筋外形**, 并点击**创建**按钮.
- 输入下列数据

类型	X (m)	Y (m)	Z (m)
起点	0	1	0
弧形凸部	15	-1	0
弧形端部	30	1	0

- 改变第二个点类型为**抛物线凸部**, 第三个为**抛物线端部**。

这样就完成了长预应力筋外形的定义。



注. 预应力筋外形定义可以通过名称旁边的上下按钮更换，逐个检查。

- 点击**下一步**生成预应力筋属性对话框

定义预应力筋属性

注. 这里的预应力束是由12根直径为15mm的钢绞线组成，钢绞线名义面积为 1800mm^2 ，这相当于单个的名义直径为47.87mm

后张法预应力桥的施工阶段分析

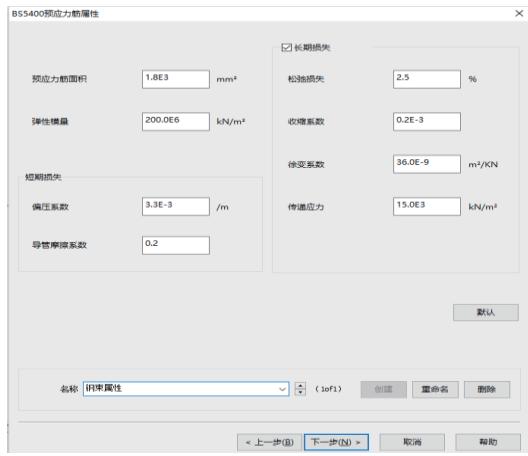
- 输入特征名为**钢束属性**并点击**创建**按钮

- 输入面积 **1800**

- 输入导管摩阻系数为 **0.2**

- 勾选**长期损失**

每种预应力筋的属性可以通过这步操作进行定义，然后进入多根预应力筋工具的下一步操作。但在该模型下，只创建了一种预应力筋。



- 保持其它参数默认，点击**下一步(N)**按钮

定义预应力筋荷载

这步操作将预应力荷载绑定至之前定义的预应力筋

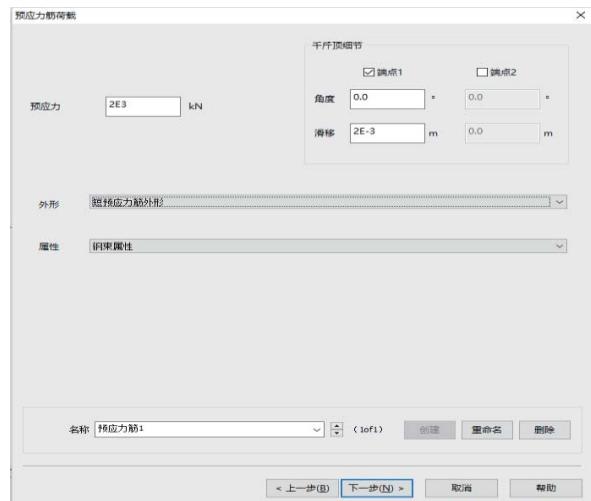
预应力筋1：

- 输入特征名为**预应力筋1**，并点击**创建**按钮。

- 输入预应力为 **2E3**

- 选择张拉方式为**端点1**，输入滑移为**2E-3**

- 选择外形为**短预应力筋外形**，属性为**钢束属性**



这样就完成了预应力筋1的预应力筋加载设置。

预应力筋2：

- 输入特征名为**预应力筋2**，点击**创建**按钮

- 输入预应力为 **2E3**

- 选择张拉方式只选为**端点 2**，输入滑移为**2E-3**
 - 选择外形为**短预应力筋外形**，属性为**钢束属性**
- 这样就完成了预应力筋2的预应力筋加载设置。

预应力筋3:

- 输入特征名为**预应力筋3**，点击**创建**按钮.
- 输入预应力为 **2E3**
- 选择张拉方式只选为**端点1**，输入滑移为**2E-3**
- 选择外形为**长预应力筋外形**，属性为**钢束属性**.

这样就完成了预应力筋3预应力筋加载设置。

预应力筋4:

- 输入特征名为**预应力筋4**，点击**创建**.
- 输入预应力为**2E3**
- 选择张拉方式只选为**端点2**，输入滑移为**2E-3**
- 选择外形为**长预应力筋外形**，属性为**钢束属性**

这样就完成了预应力筋4应力筋加载设置。

预应力筋5

- 输入特征名为**预应力筋5**，点击**创建**按钮.
- 输入预应力为**4E3**
- 选择张拉方式为**端点1 和端点2**，在每一端输入滑移为**4E-3**.

这样就完成了预应力筋5应力筋加载设置。



注：预应力荷载的分配可以用名称旁边的上下箭头逐个检查纠错，然后进行下一步操作。

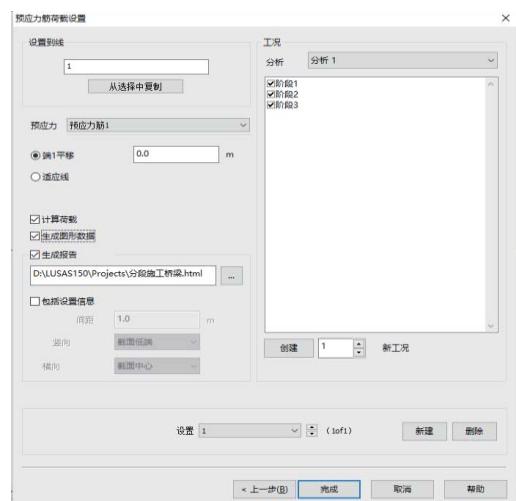
- 点击**下一步**，生成设置预应力筋荷载对话框。

后张法预应力桥的施工阶段分析

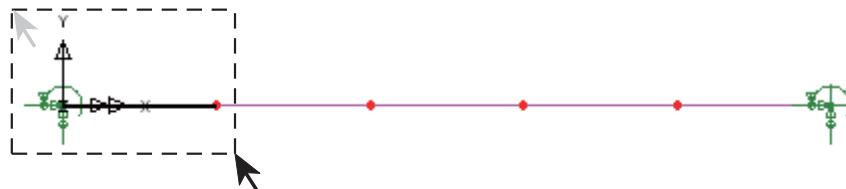
预应力筋荷载设置

点击**新建**按钮，设置将改为1

- 拖到对话框，使分析模型能够在图形窗口中清晰的看到。



- 选择图示的线。



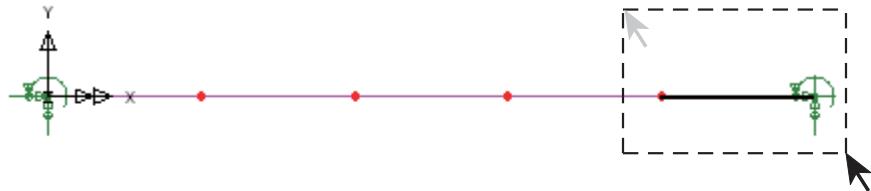
- 在设置预应力筋荷载对话框中点击**从选择中复制**按钮，选择线的编号将被输入到对话框中。
- 确保预应力框中**预应力筋 1**被显示
- 确保工况区域的**阶段1、阶段2、阶段3**都选中
- 确保选择了**生成图形数据**

这样就完成了线1的预应力筋荷载设置。

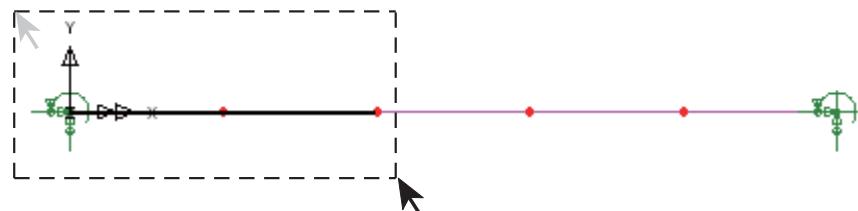


注：勾选顶部的工况，将会选择或取消其下的工况。

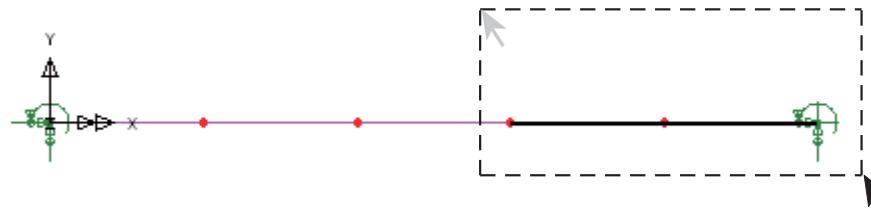
- 点击**新建**按钮，设置将改为2
- 选择预应力筋2的线，如下图所示



- 点击**从选择中复制**按钮，选择线的编号将输入到对话框中.
- 选择预应力筋为**预应力筋 2**
- 确保工况区域的**阶段1、阶段2、阶段3**都选中
- 点击**新建**按钮，设置将被改为3.
- 选择预应力筋 3的两条线.



- 点击**从选择中复制**按钮，选择线的编号将输入到对话框中.
- 选择预应力筋为**预应力筋3**
- 确保只有工况区域的**阶段2、阶段3**都选中
- 点击**新建**按钮，设置将被改为4.
- 选择预应力筋4的两条线



- 点击**从选择中复制**按钮，选择线的编号将输入到对话框中.
- 选择预应力筋为**预应力筋4**

后张法预应力桥的施工阶段分析

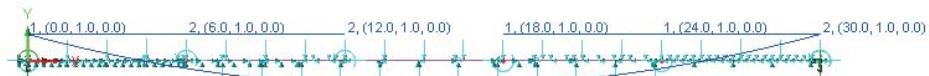
- 确保只有工况区域的**阶段2、阶段3**都选中
- 点击**新建**按钮，设置将被改为**5**
- 选择所有的线
- 点击**从选择中复制**按钮，选择线的编号将输入到对话框中
- 选择**预应力筋为预应力筋5**
- 确保只有工况区域的**阶段3**选中
- 确保**计算荷载、生成图形数据和生成报告**选项被选择。图形数据将被创建到树形目录²中。在当前工作的目录中将生成一个报告。
- 选择**完成**按钮，并单机**是**确保在尝试该操作前保存模型。

结束后，一个html格式文件将被自动打开在默认的web目录下，这个报告同时也保存在指定目录中，这是一个完整的预应力钢筋摘要，包括预应力筋形状、属性和分配的荷载。

关闭报告可以看到阶段1中被施加到模型上的预应力荷载。通过激活不同的阶段工况，可以查看每个阶段的预应力。



注：预应力筋形状可视化，以及首端和末端坐标显示可以通过改变**工具层属性**对话中的设置来控制，在预应力筋形状下，点击**设置**按钮，则可以通过**显示定义的坐标系**来改变预应力筋形状的可视化。可视化通过首末标志（1或2）坐标确定，阶段3所有预应力筋全部激活，可能会产生重合。



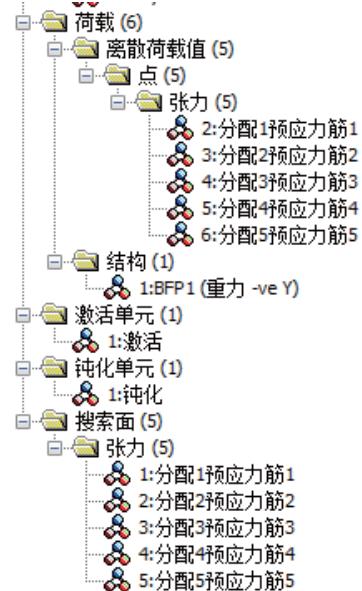
预应力向导建立的属性

通过预应力向导，预应力以离散点荷载的形式施加到待分析模型上，包含这些数据的属性将在树形目录的预应力荷载目录下显示。

搜索面被创建并自动用于预应力向导对承载目标的定义（本例为线），见于树形目录。

荷载参数用于表示弹性回缩，见于树形目录中每个阶段的工况。

图像数据被创建在 树形目录下



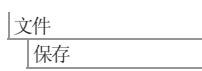
预应力向导数据编辑说明

如果预应力分配有任何错漏，必须重新运行重预应力向导（之前的输入仍然存在），点下一步按钮道道预应力荷载分配页面，删除或者改正错误的分配，然后点完成按钮，重新运算施加到模型上的预应力。

通过预应力向导定义的预应力筋形状同样保存在 树形目录下。

- 可以编辑 树形目录下的形状属性（即不必通过向导），但是重新运行预应力向导需要的属性都被标记为 符号。重运行预应力向导可以更新数据。
- 运算出的属性和预应力向导生成的属性不允许修改。

保存模型



保存模型文件同时保存所有预应力文件，可用于通过预应力向导修改预应力的定义和分配。

运行分析

在模型被加载下：

打开立刻求解对话框点击确定开始分析。

后张法预应力桥的施工阶段分析

一个LUSAS数据文件将会从模型信息中创建。LUSAS求解器使用这个数据文件进行分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口中。

而且下面的两个分析文件被生成：



- 分段施工桥梁.out** 输出文件包括了模型数据、设置的特性以及选择的分析类型。
- 分段施工桥梁.mys** LUSAS结果文件将自动加载到树形目录中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

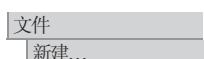
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

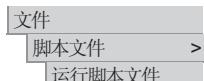


- segmental_bridge_modelling.vbs** 执行例子的几何建模。



 开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为**分段施工桥梁**
- 为了重新建立模型，在目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller中选择文件**segmental_bridge_modelling.vbs**。



模型的几何属性已经被创建。接下来返回例子前面的**预应力荷载**部分，重新定义预应力筋属性。

查看结果

如果分析被运行，则结果将被置顶在当前模型上，对于每个施工阶段的荷载工况能够在树形目录中被看到。最后一个工况将会被显示激活状态。

对于施工过程的每个阶段，构件上的弯矩Mz将被研究。每个结果图上的结果概要都与每个施工阶段最大位移进行对比。

接下来的图示中，钢筋形状并不可见，可以用过修改□目录下的工具层来开关。

施工阶段1结果

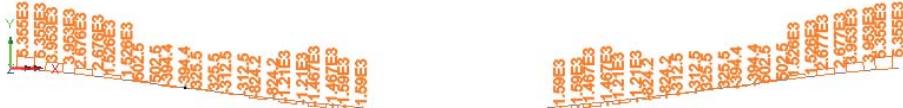
- 在树形目录□中激活阶段1
- 关闭树形目录□中的网格，几何和属性层
- 在没有选择模型特征的情况下，在图形窗口中点击鼠标右键选择**变形网格**，设置定义系数为1E3，选择**窗口摘要**选项，在**网格栏**里选择只显示激活选项，然后点击**确定**按钮，显示施工阶段1的变形图。
- 增加图表层到树形目录□中，在对话框中，选择**力/力矩 - 厚3D梁** 和**MZ**。选择**图表显示**项，选择**标注数值**，取消选择**仅峰值**。确保**变形**选项被选择。设置单元长度百分比为**60**。设置角度为**90**度，有效数字为**4**。点击**确定**，显示对于施工阶段1当前单元的弯矩图。



注. 最大位移和最大、最小弯矩在窗口概要中显示。

施工阶段2结果

- 在树形目录□中激活阶段2



施工阶段3结果

- 在树形目录□中激活阶段3

后张法预应力桥的施工阶段分析



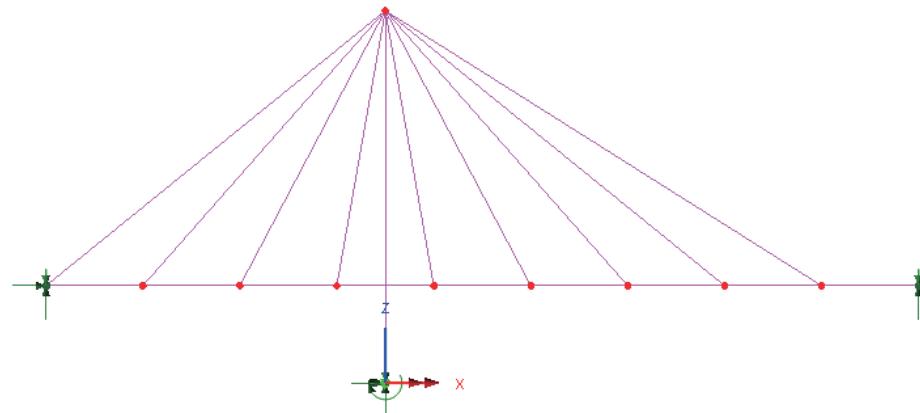
完成此例。

人行天桥的调索分析

软件产品:	LUSAS 土木建筑and LUSAS 桥梁
产品选项:	无

描述

这个例子演示了一个简单3D梁模型斜拉人行天桥上的悬索调整分析。在恒载条件下确定最优的索力来维持桥面板和竖塔。



单位KN,m,t,s,C.

目标

分析目标包括:

- 计算在恒载条件下维持水平板和竖向塔的索力.

关键词

调索分析, 目标, 精确解, 线性

人行天桥的调索分析

关联文件



cable_tuning.mdl 包含全部的模型几何文件和分配属性，例子以这个文件作为分析起点。

讨论

调索分析能够自动计算索力来最优化达到某些指定的标准，例如，在建设中桥面板和竖向塔的限制位移。

悬索结构的分析严格来说是非线性问题，因为索的下垂需要大挠度理论来进行准确的分析。然后，拉索一般都是处于高应力状态下，以至于挠度很小，所以经常理想的看做一个线性问题而忽略掉索松弛下垂的情况。

分析常用的方法是将索当做一个杆单元，因为杆单元只能承受轴力（没有力矩和剪力，）而且单一的杆单元也不允许出现横向的挠度，以此来模拟真实的索受力。需要注意的是，分析默认认为索能够承受轴向的压缩，所以必须保证在服役荷载组合的情况下不出现这种情况。

建模

运行 **LUSAS Modeller**

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。

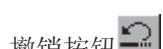
创建模型

本例中提供模型：

打开只读文件，\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中的
cable_tuning.mdl



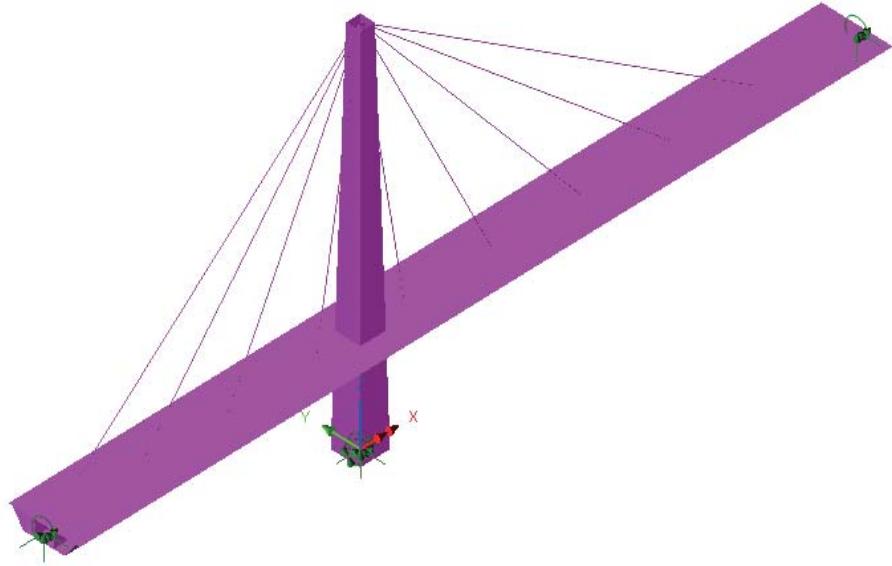
另存为到\<Lusas Installation Folder>\Projects 中避免覆盖掉原有文件



撤销按钮 能用于修改错误。能撤销至保存前的任何步骤。

提供的模型

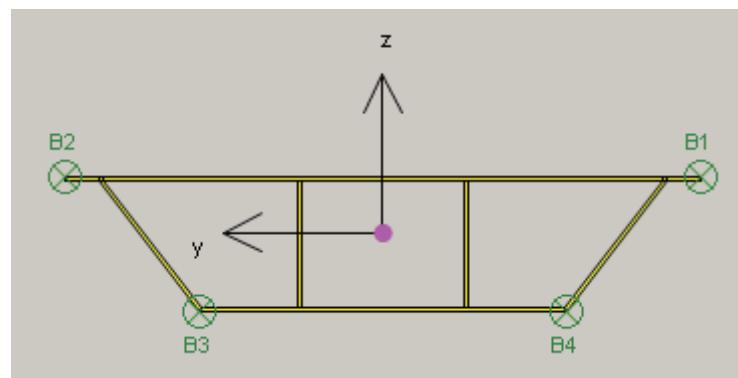
在提供的模型中几何模型和属性都已经定义完成。



待分析桥梁包含一个46米的高塔和总长108米的桥面。

塔是中空的正方形钢界面，由底部的4米变化到上部的2米，厚度为50mm。在底部完全约束，但是在和桥面相交的地方并不是和桥面直接相连接。

板是总宽度为7米的箱型截面，横截面如下图所示，在索支撑之间包含9个12米的跨。板在左手边受销钉约束，在另外一边受滚轴约束。



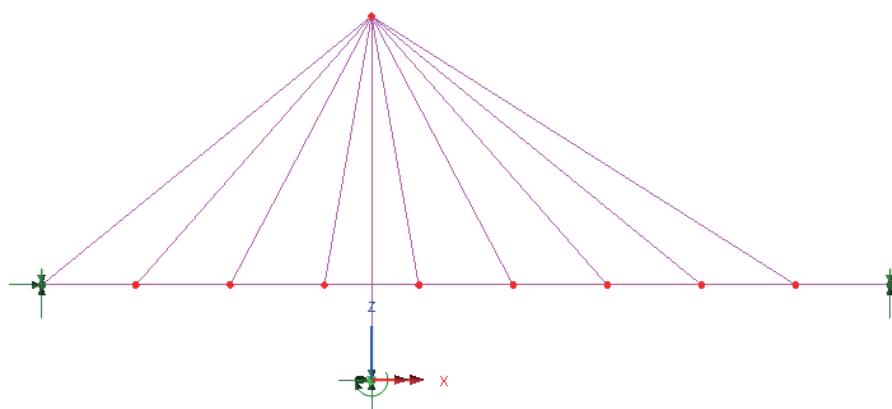
桥面箱型钢梁截面

代表塔和桥面的线被划分为3D非线性厚梁单元(BMI21)，代表索的线被划分为单个3D杆单元(BRS2)，每个索单元的圆截面直径为50Mm.

检查模型

这个模型只有一个分析，包含两个荷载工况— **Self-Weight** (自重被分配到所有的单元) 和 **Surfacing** (20kN/m 被分配到桥面上)。

- 关闭截面显示通过点击  旋转到 X-Z 平面通过点击状态栏的 **Y: N/A** 按钮.



求解提供的模型

- 点击 **立刻求解** 按钮来检查属性分配的情况.

变形网格 层是可视，且可以用来检测默认的形状对两个工况来说是否合理.

- 检查反力，**工具>结果输出向导**，保证勾选**选择项**, **全部工况**, 结果项**反力类型概要**被选中 点击**完成**.
- 点击**Self weight**选项保证自重的反力为**11930kN**. 点击**Surfacing**选项保证面力的反力为**2160kN** (都在Z方向上).

创建调索分析

在索结构设计中，通常一组索力能定出桥面的合适的形状. 在本例中，我们计算力来控制水平的板和竖直的塔在恒载条件下（自重和面力）. 在 LUSAS 中可以通过调索分析来完成.

第一步就是选择代表索的线.

- 在  目录中，右键点击几何属性 **Cable** 选择 **选择设置项**.

分析
调索分析...

在调索分析对话框第一部分，你会看见一系列线，这些线代表被选中的索。这些线都需要最优化索力。

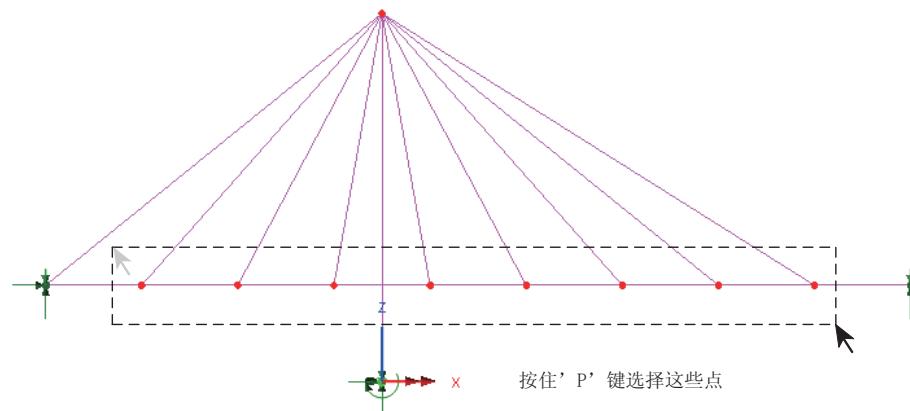
- 点击对话框中部的**全部** 按钮 把他们复制到右边**包括**的对话框中。
- 点击上部的**工况**， 转换到工况中。

这部分指定荷载的组合来最优化索力. 在此我们对桥面形状在恒载条件下感兴趣

- 选择 **Self-Weight** 和 **Surfacing**工况 然后点击对话框中间的 按钮，把工况添加到**包括**目录中。
- 转换到**目标** 对话框。

在目标对话框中，理想的变形和荷载效应在调索分析中可以被指定.在此例中，我们想保持板水平和塔竖直，所以我们指定选择的板上每个点竖直方向的位移为0，塔顶部的横向位移为0.

- 移动对话框到屏幕左下方，移动模型到模型能够清晰完整显示的位置。
- 在 目录下关闭变形网格。
 - 按住键盘上 **P** 键 (只选择点),框选板上的所有点，除了两端点之外，如下图所示.两端点数值方向的位移被约束住了，所以不需调整他们的位移。



- 在调索对话框,点击**添加选择**. 在窗口中弹出对话框,选择**位移**设置分量**DZ = 0**. 点击**确定**来添加选择的点。
- 选择塔顶部的点，点击添加选择，指定位移，设置分量为**DX = 0**
- 在分析中，选中的代表索的数目与目标的数目相等，这样才能得出准确解。



注意。如果选中的索数目超过目标数目，调索分析会出现多个解的情况.它能最优化索力使目标能完全实现，虽然其他附加标准也能优化;例如索中的最小轴力.这可以在对话框的顶部选择**优化**按钮来设置，通过优化标准项来显示。



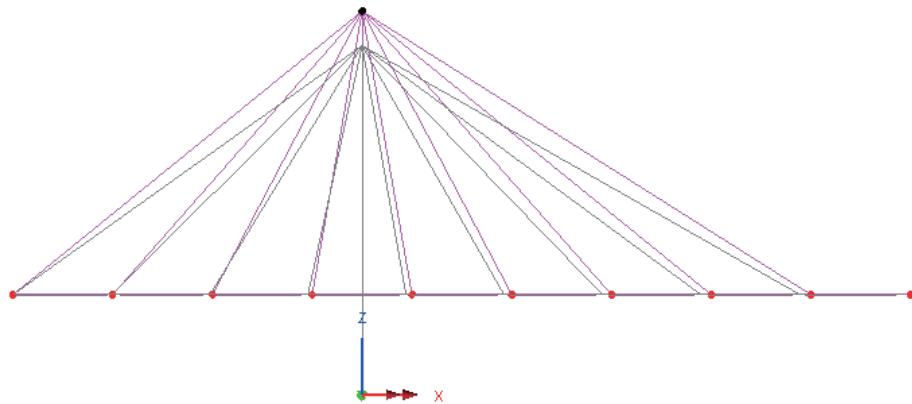
注意。如果目标的数目超过选中的索的数目，一个准确的解将不可能获取。这种情况下，选择**最合适**按钮，最合适数据输入到出现的选择中。通常通过这种方法能获取想要的结果。

检查正确的求解选择被选择:

- 点击**有效输入**按钮在左下角的部位，如果上面的步骤正确完成，弹出一个对话框显示输入有效。如果没有，则检查3个调索分析选项，有可能是索的数目与目标的数目不匹配。
- 假定输入都是有效的，点击确定完成设置。一个调索分析项目 **Cable tuning** 1 会被添加到 目录中，包括每个索的调索分析工况。 符号表示荷载工况包含索力的优化和指定荷载在调索设置中。
- 重新求解模型，点击求解按钮 .

查看调索分析的结果

- 激活 **调索1结果**/ 通过右击调索分析入口 ，选择激活来检查目标被完成。
- 在 目录中，打开变形网格显示.应该显示板上的点都与原来的点竖直对齐，塔顶部的点与原来的点水平对齐。



- 检查每个索的计算系数，在 目录下右击**调索1结果** 选择**计算系数**.

计算因子

控制线	工况	计算系数
1 线: 4	工况 3 (控制线 - 线: 4)	5.00139E3
2 线: 15	工况 4 (控制线 - 线: 15)	2.027E3
3 线: 16	工况 5 (控制线 - 线: 16)	1.53036E3
4 线: 17	工况 6 (控制线 - 线: 17)	1.42843E3
5 线: 18	工况 7 (控制线 - 线: 18)	1.42549E3
6 线: 19	工况 8 (控制线 - 线: 19)	1.57153E3
7 线: 20	工况 9 (控制线 - 线: 20)	1.83762E3
8 线: 21	工况 10 (控制线 - 线: 21)	2.11483E3
9 线: 22	工况 11 (控制线 - 线: 22)	2.83079E3

关闭 帮助



注意：尽管计算系数对话框中的值能够被编辑，他们能够被复制和黏贴到电子表格中通过选择这些数据然后按下**Ctrl+C**

此例完成。

对于LUSAS15.1 版本，我们移除了所有非线性部分。

移除了所有“包括松弛下垂影响下的索力验算”之前的内容。

斜拉桅杆的三维非线性静力分析

软件产品:	LUSAS 土木建筑 或 LUSAS桥梁.
产品选项:	非线性

描述

对10m高的桅杆做静力分析，如图所示，它受到三个斜拉索的锚固作用。三个拉索呈等角度分布，即每个拉索相隔120度，锚固点与桅杆在地面的距离为7米，桅杆和锚索都使用钢材，弹性模量为210 Gpa，泊松比0.3，密度7800 kg/m³。

全模型采用的单位体系是N, m, kg, s, C;

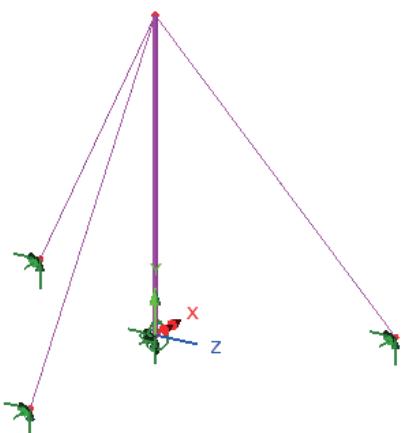
考虑四类荷载:

1. 初始索力5000 N。
2. 结构自重。
3. 沿着桅杆长度5分布的水平风荷载500 N/m。
4. 桅杆顶部水平集中力5000 N（作用在坐标轴X轴的负方向）。

目的

分析需要输出的内容由以下组成:

- 变形图
- 拉索的内力图和峰值内力图
- 桅杆的弯矩和其它内力图



斜拉桅杆的三维非线性静力分析

桅杆基础的所有反力

关键词

3D, 非线性厚梁, 非线性控制, 几何非线性分析, 轴力图, 剪力图, 弯矩图

关联文件:



mast_modelling.vbs 完成此例的全部建模。

建模

运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.此例假设一个LUSAS Modeller新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

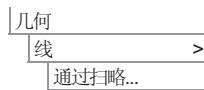
- 输入文件名和标题为**桅杆**
- 采用**默认**的工作目录
- 选择单位体系为 **N,m,kg,s,C**
- 确保选择单位为**秒**
- 在可用的模板下拉菜单中选择**标准**模板
- 设置用户界面为**结构**
- 选择竖向轴为Y轴选项.
- 点击**确定**按钮

定义几何特征

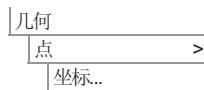
几何
点 >
坐标..

输入坐标 $(0, 0, 0)$, 点击确定定义桅杆底部的一个点。

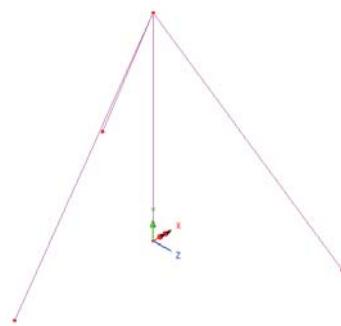
- 选择这个点。



在Y方向输入10, 点击确定, 扫略这个点。



输入坐标 $(-7, 0, 0), (3.5, 0, 6.0622)$ 和 $(3.5, 0, -6.0622)$. 点击确定, 定义三个斜拉索锚固的位置。



选择该按钮, 旋转模型, 使所有的点都可以被看见。

- 选择一个基础点和一个顶点（用Shift键）, 定义一个索。



定义索的线将被画出。

- 对其它两对点重复刚才步骤, 生成另外两条拉索。

定义组

为了简化模型属性的设置与后处理, 对模型设定组。

- 选择代表桅杆的线。

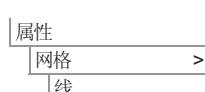
点击组按钮。

- 改变组名为**桅杆**, 点击确定

- 选择代表索的三条线。

点击组按钮。

- 改变组名为**拉索**, 点击确定



划分网格

使用三维非线性梁单元对线进行网格划分。

- 选择厚梁, 3D, 线性单元。(代表梁单元类型为BMI21)
- 改变分段数量为**10**。

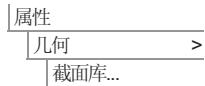
斜拉桅杆的三维非线性静力分析

- 输入属性特征名为**桅杆**, 点击**应用**。
- 改变属性特征名为**拉索**, 点击**确定**。
- 选择桅杆。
- 从树形目录中拖放**桅杆**到图形窗口, beta角为**0**, 点击**确定**。
- 选择所有拉索。
- 从树形目录中拖放**拉索**到图形窗口, beta角为**0**, 点击**确定**。

几何属性

桅杆

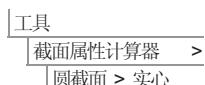
此例子中, 桅杆采用圆形空心截面(CHS)。



- 用法选择**3D非线性厚梁（所有梁）**
- 从**UK Sections**库中选择**CHS (EN10210)**截面类型, 选择**168.3x8 CHS**截面。
- 输入属性名**桅杆**
- 点击**确定**按钮, 增加CHS属性到树形目录中。

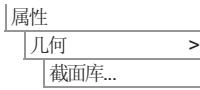
拉索

通过一个标准截面来定义一个直径为10mm的拉索, 但是由于拉索不承担弯矩, 所以抗弯惯性矩设得很小, 并设为实际结构的1%, 其它抗扭和抗剪常数设定不变。



- 输入直径 (D)为**0.01**
- 保持截面默认名为 **CSS D=0.01**
- 保证**添加到本地库**被选择, 点击**确定**按钮添加到定义定义的用户截面库中。

为了调整截面属性, 并添加修改过的拉索几何数据到树形目录:



- 选择**3D非线性厚梁(所有梁)**选择定义输入属性
- 输入Iyy的值为**5e-12**，改变Izz的值为**5e-12**(全都100倍小于初始的计算)
- 输入属性名为 **10mm 拉索** 点击确定按钮。

索的几何数据将增加到树形目录中。



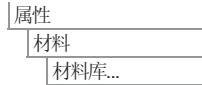
分配几何属性

- 从树形目录 中，右键组名 **桅杆** 选择 **选择成员** 选项。点击**是**。
- 从树形目录 中选中 **桅杆 168.3x8 CHS (m) major z**，拖放到图形窗口，截面特性将显示。
- 在树形目录 中，右键组名 **拉索**。选择 **选择成员** 选项，点击**是**。
- 从树形目录 中选中 **10mm拉索**，拖放到图形窗口，将该截面属性赋予选中的线。

关闭渲染视图。

材料属性

近似线性的钢属性将用于桅杆和索。



斜拉桅杆的三维非线性静力分析

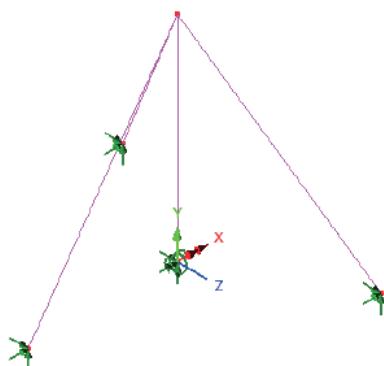
- 选择材料**Mild Steel, Ungraded**, 点击**确定**。
- 选择整个模型, 从树形目录中选中**Mild Steel Ungraded**, 拖放到图形窗口。

支承

标准模板默认提供了许多常用的支撑类型, 可以在树形目录中看到。结构在桅杆底部采用完全固结支撑条件, 索被限制了平移。

分配支撑

- 选择桅杆基础的点。
- 拖放**Fully Fixed**到图形窗口, 点击**确定**。
- 选择三个索的锚固点。
- 从树形目录中选中**Pinned**, 拖放到图形窗口, 点击**确定**。



荷载

考虑四个荷载类型: 索的初始应力、自重、水平风荷载以及结构顶部的集中荷载。用四个荷载工况设置荷载。

荷载类型1 – 初始应力

- 在树形目录中, 右键**工况1**, 重命名为**拉索初始应力**

定义索的初始力为5000N, 分配给模型。由于桅杆和拉索的单元类型为BMT21, 该种单元是通过应力和应变计算得到的, 因此, 在结构荷载对话框中, 通过选择应力应变选项, 输入力的大小。

属性
荷载...

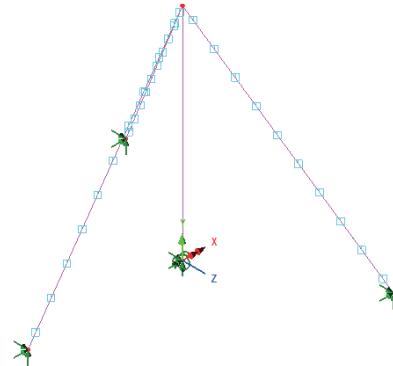
- 选择**应力和应变**选项, 点击**下一步**
- 单元描述选择**线**
- 在下拉菜单中选择**厚梁, 3D**
- 确保应力和应变类型被设置为**初始值**
- 第一行**FX**输入**5000**。
- 输入特征名为**初始应力**
- 点击**完成**。

复制和粘贴工具将被用来分配这个工况给索。

- 在树形目录中，右键**初始应力**，选择**复制**选项。
- 在树形目录中，右键**拉索**，选择**粘贴**选项。
- 在设置荷载对话框中，选择工况名为**拉索中的初始应力**，点击**确定**设置工况。

荷载类型 2 - 自重

荷载类型2代表结果的自重，使用一个体力来建模。用工况2和3来设置自重，具体原因将在例子的非线性分析控制部分解释。



- 选中**自动添加重力到这个工况** 选项
- 命名工况为**自重**，点击**应用**
- 改变工况名称为**自重冻结**，点击**确定**添加第二个自重荷载类型

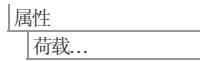


注. 通过这种方法来定义自重，在界面窗口中是不显示的。

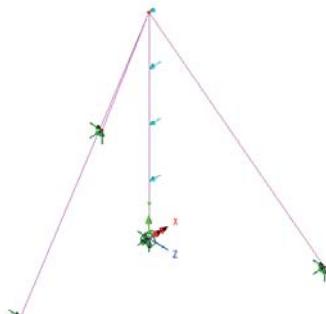
3

荷载类型3 – 水平风荷载

荷载类型3是一个沿着桅杆长度分布的500N/m的水平风荷载。



- 选择**整体分布**选项，点击**下一步**
- 选择**单位长度**选项，输入**X方向值为 -500N/m**。
- 输入特征名为**分布的风荷载**。
- 点击**完成**。
- 在树形目录中，右键**分布的风荷载**，选择**复制**选项。
- 在树形目录中，右键**桅杆**，选择**粘贴**选项。



斜拉桅杆的三维非线性静力分析

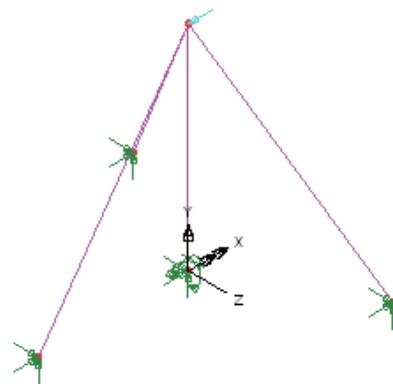
- 在设置荷载对话框中，改变工况名为**风和集中荷载**
- 点击**确定**。

荷载类型**4 – 集中荷载**

集中荷载5000N作用在桅杆顶部。



- 选择**集中荷载**选项，点击**下一步**
- 输入**X**方向值为**-5000**。
- 输入特征名为**集中荷载**
- 点击**完成**。
- 选择桅杆顶部的点，从树形目录中拖放**集中荷载**到图形窗口。
- 确保荷载设置到工况**风和集中荷载**下面，点击**确定**。



非线性分析控制

非线性控制通过工况属性来定义，因此对于分析要求的四个工况都必须被设置。

工况 1

- 从树形目录中，右键**拉索**中的**初始应力**，从控制中选择**非线性和瞬态**。
- 选择**非线性控制**，**手动增量**。
- 使用默认的设置。
- 点击**确定**完成。



注：非线性和瞬态会添加到**树形目录**中，通过双击可以修改控制。

工况 2

工况2（自重）采用自动荷载增量方式求解，因此为了克服收敛问题，初始步长应该设得小一些。每次增量的迭代步数决定了两个增量间变化的方式。一般的分析中，迭代只要2到3步就可以了，如果将迭代数设为12，那么荷载步将增加得很快。



- **注：**自动非线性增量可以随着前面手动输入的增量自动生成，以上一个分析的终点作为这个分析的起点
- 在树形目录**L**中，右键**自重**，从**控制**菜单中选择**非线性和瞬态**。
- 选择**非线性控制，自动增量**。
- 输入**启动荷载系数为0.01**
- 保持**荷载系数的最大改变值为0**
- 输入**最大总荷载系数为1**
- 输入**每个增量进行迭代次数为12**
- 在**增量区**，选择**高级**。
- 输入**切换到弧长法的刚度比为0**，点击**确定**。
- 在**求解策略和增量法LUSAS文件输出区**，确保选择**类似于前面的工况项**。
- 点击**确定完成**。

工况 3

工况3在单个手动荷载步长内重新施加自重，这样可以有效地冻结自重荷载，从而能使得自动荷载增量求解方式可以连续施加。一般来说，如果两个自动荷载增量非线性分析工况是连续的，那么后面的工况将覆盖前面的工况。



注：因此在LUSAS中，自动增量非线性分析完成之后，紧接着做一步手动控制的非线性分析，这样可以避免覆盖前面的自动增量非线性分析的荷载工况，有利于结果的处理。

- 在树形目录**L**中，右键**自重冻结**，从**控制**菜单中选择**非线性和瞬态**。
- 选择**非线性控制，手动增量**。
- 在**求解策略和增量法LUSAS文件输出区**，确保选择**类似于前面的工况选项**。
- 点击**确定完成**。

工况 4

以自动增量方式施加风荷载与集中荷载，添加方式与工况2相似

- 在树形目录**L**中，右键**风和集中荷载**，从**控制**菜单中选择**非线性和瞬态**。
- 选择**非线性控制，自动增量**。

斜拉桅杆的三维非线性静力分析

- 输入启动荷载系数为**0.01**
- 输入加载系数的最大改变值为**0**
- 输入最大总体加载系数为**1**
- 输入每个增量进行迭代为**12**
- 在**增量区**, 选择**高级**。
- 输入**切换到弧长法的刚度比为0**, 点击**确定**。
- 在对话框的求解策略部分, 取消选择类似于前面的工况, 选择**高级**按钮。
- 设置**最大线性搜索数量为0**, 点击**确定**。
- 点击**确定**完成。

定义几何非线性分析

需要一个附加设置, 使几何非线性分析发生:

- 双击**树形目录中的非线性分析选项**
- 选择**共旋列式法**
- 点击**确定**按钮, 完成。



注: 这样, 非线性分析项的设置为对整个分析有效, 非线性和瞬态设置对每个工况有效

保存模型



保存 模型文件。

运行分析

在模型已加载下:

打开**立刻求解**对话框点击**确定**开始分析。

分析过程中有两个文件将被生成:

- **桅杆.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- **桅杆.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录Q中，允许用户进行各种后处理。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到树形目录Q中。

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。.

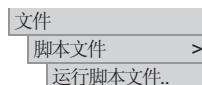


- **mast_modelling.vbs** 执行例子的建模。.



Q 新建一个模型。如果现有的模型处于打开状态，建模器会提示在新建一个模型之前是否要保存该模型。

- 输入模型名称为**桅杆**。



为了重建模型，在目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件 **mast_modelling.vbs**



重新运行分析，生成结果。

查看结果

选择需要查看的结果

在非线性分析中，对于最后一个工况的结果将默认地被激活。

- 在Q树形目录中，右击第一个荷载增量步 Increment 1，并激活该选项。



注：结果文件中的第一步增量对应于初始应力工况；第一组荷载因子增量步对应于自重工况；增量步7对应自重冻结工况，它在风荷载与集中荷载工况前面执行；最后保存的荷载因子增量步对应于预应力结构上的风荷载与集中荷载。



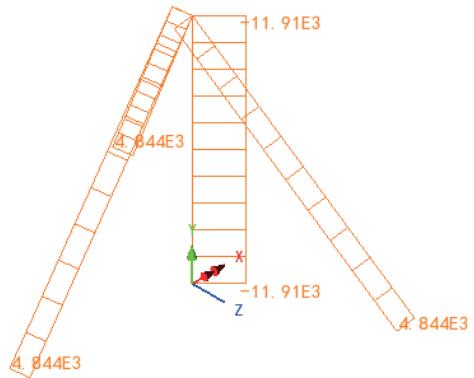
绘制变形网格图

- 在树形目录□中关闭几何和属性层
- 在图形窗口的空白处，右击鼠标，选择**变形网格**选项，此时变形网格层将被添加到□里面
- 点击**关闭**，接受默认设置。观察第一工况拉索中的初始应力对应的变形。
- 关闭网格层。



初始应力的轴力图

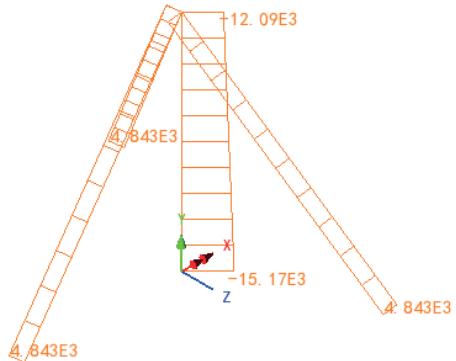
- 在图形的空白处点击鼠标右键，选择图表选项。
- 选择力/力矩-3D厚梁和FX(轴力)
- 选择图表显示项，选择标记数值选项。设置有效位数为4。
- 点击确定。



初始应力和自重的组合图

- 在树形目录中，右键自重部分里的结果增量 **Load Factor = 1.00000**，选择激活选项。

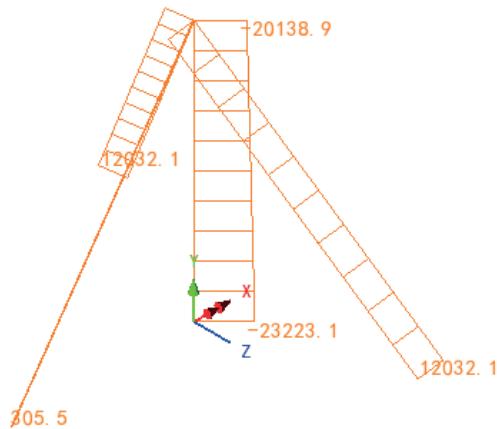
图形显示了桅杆上初始应力和自重组合影响下的轴力。



初始应力、自重以及风荷载的组合图

- 在树形目录  中，右键 **Load Factor = 1.00000** 时，风和集中荷载部分的最后结果增量，选择 **激活选择**。
- 如果过多的重叠的值被显示，在树形目录  中，双击图表，在图标显示选项中，设置小数位数为 **1**。这个设置将在相邻图形中显示..

图形显示了桅杆上初始应力、自重以及风荷载组合影响下的轴力。



桅杆轴力图

- 在树形目录  中，右键组名 **桅杆**，选择 **仅设此项可见** 选项。该工况下相应的力/力矩-厚3D梁的Fx分量图如下图所示。

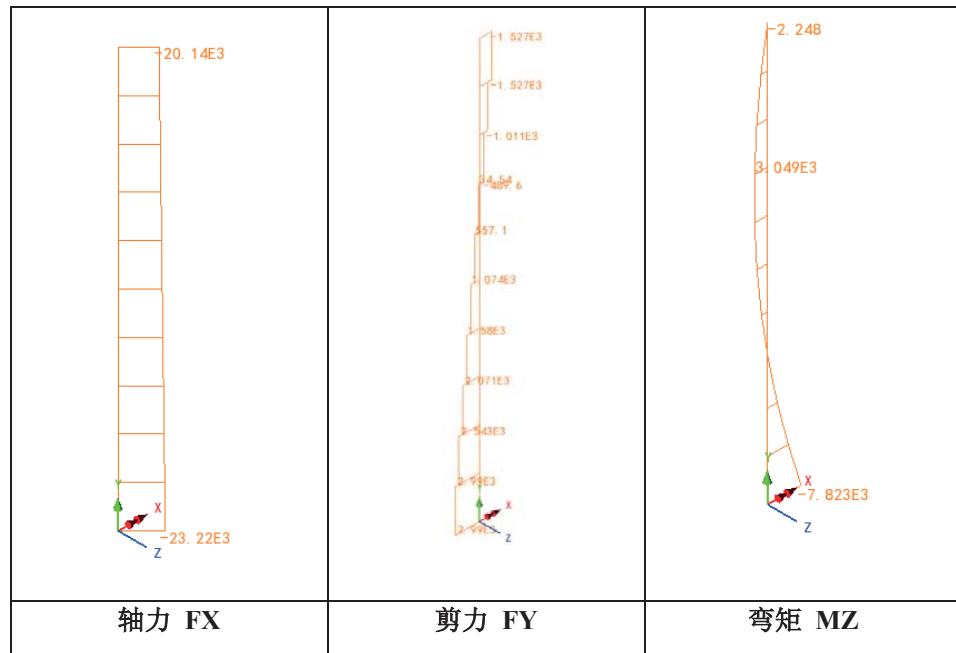
桅杆剪力图

- 在树形目录  中，双击图表，选择对于轴力FY的力/力矩 - **3D厚梁**。点击 **确定** 更新图形窗口。该工况下相应的图形如下图所示。

弯矩图

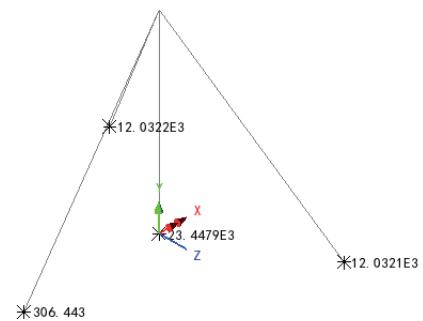
- 在树形目录  中，双击图表，选择对于弯矩MZ的力/力矩-**3D厚梁**，该弯矩发生在风和集中荷载作用平面内。点击 **确定** 更新图形窗口。

风和几种荷载加载情况下的图标结果（荷载因子 1）



显示桅杆和拉索的支撑反力

- 在树形目录  中，关闭图表层。
- 在图形空白处，点击鼠标右键，选择全部显示选项。
- 在图形窗口的空白处，点击鼠标右键，选择数值选项，增加到树形目录  中，再选择反力和 RSLT
- 选择数值显示项，设置最大值值为 100%
- 点击确定。



斜拉桅杆的三维非线性静力分析

打印反力的结果概要

在风和集中荷载（荷载因子1）的最后一个增量结果仍然处于激活状态下，

- 选中**激活工况**，再点击**下一步**。
- 选择结果项为**反力**，类型为**分量**
- 点击**完成**，观察制成表格的结果概要。

The screenshot shows a software interface titled "LUSAS 视图: Reaction Components in Global Axes Loadcase = 13 Res...". The main area displays a table of reaction components (FX, FY, FZ, MX, MY, MZ) for various nodes. The table has columns for Node ID and component values, with some entries marked as "N/A". The bottom status bar indicates "模型信息 \ 13:风和集中荷载, Increment 13 Load Factor = 1.00000".

	节点	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ	RSLT
1	节点	FX	FY	FZ	MX	MY	MZ	RSLT
2	1	3.47595E3	-9.84052E3	-5.98791E3	N/A	N/A	N/A	12.0322E3
3	11	-191.608	-239.151	-1.61311E-6	N/A	N/A	N/A	306.443
4	12	3.23962E3	23.2231E3	0.0153049	0.150451	3.63885E-3	-7.82269E3	23.4479E3
5	41	3.47595E3	-9.84049E3	5.98789E3	N/A	N/A	N/A	12.0321E3



注. 图示中对于节点1的FZ、MX和MY的值，可能根据电脑的不同而略有变化。

本例完成。

条形基础下的二维固结

软件产品:	LUSAS 土木建筑
产品选项:	非线性, 动态
本例子超出教学与限制版范围	

描述

土壤中细孔水压力的分散和沉降将被研究。

在左端水平位移被限制, 来模拟对称的边界条件。在土壤底部的竖向位移被限制, 就像土壤放置在固体岩石上。在地面水平线上的细孔压力假设为0.

采用单位体系为 kN, m, t, s, C 。

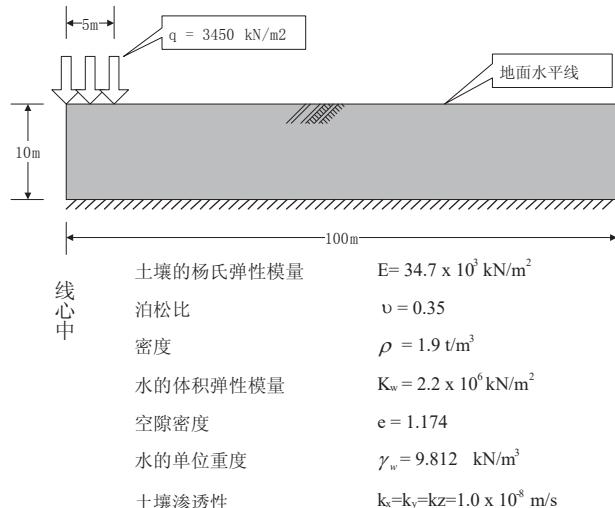
目标

分析需要输出的包括:

- 在地基中心随时间的沉降。
- 施加荷载后细孔压力的立即分布。
- 在地基中心细孔水压力随时间的分散。

关键字

固结, 细孔水压力, 时间步长, 非线性, 瞬态, 沉降, 二阶段材料, 默认设置, 图表



条形基础下的二维固结

关联文件



- pwp_modelling.vbs** 执行例子的建模。

建模



运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。

注.此例假设一个LUSAS Modeler新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名为 **pwp**
- 使用工作目录为**默认**.
- 输入标题为**条形基础下的固结**
- 从下拉菜单中选择单位体系为**kN,m,t,s,C** .
- 确保时间单位为**秒**
- 选择启动模板为**标准**
- 使用用户界面为**结构**
- 选择竖向轴为**Y轴**选项
- 点击**确定**按钮。

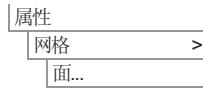


注.可使用撤销按钮纠正错误。撤销按钮允许在保存前任意次数的返回上一步。

定义模型几何属性前，先定义默认的面网格和材料属性。

网格定义

因为这个分析要求建模细孔水压力，因此两相平面应变单元将被使用。



- 选择**两相平面应变**, 四边形, 二次单元。确保规则网格和自动被选择。
- 输入特征名为**两相平面应变**, 点击**确定**, 增加网格特征到树形目录 中。
- 在树形目录 中, 右键**两相平面应变**, 选择**设为默认**选项。这将确保所有最新创建的面将被分配这个单元。

材料属性

对于固结分析, 弹性和两阶段土壤属性需要被定义。土壤等效的体积弹性模量与细孔流体的体积弹性模量和土壤颗粒的体积弹性模量有关, 见下式:

$$\frac{1}{Ke} = \frac{n}{Kf} + \frac{(1-n)}{Ks} \approx \frac{n}{Kf}$$

这里

Ke 是土壤等效体积弹性模量

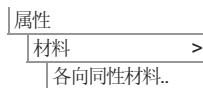
Kf 是细孔流体体积弹性模量

Ks 是固体土壤颗粒的体积弹性模量

n 是土壤的孔隙率

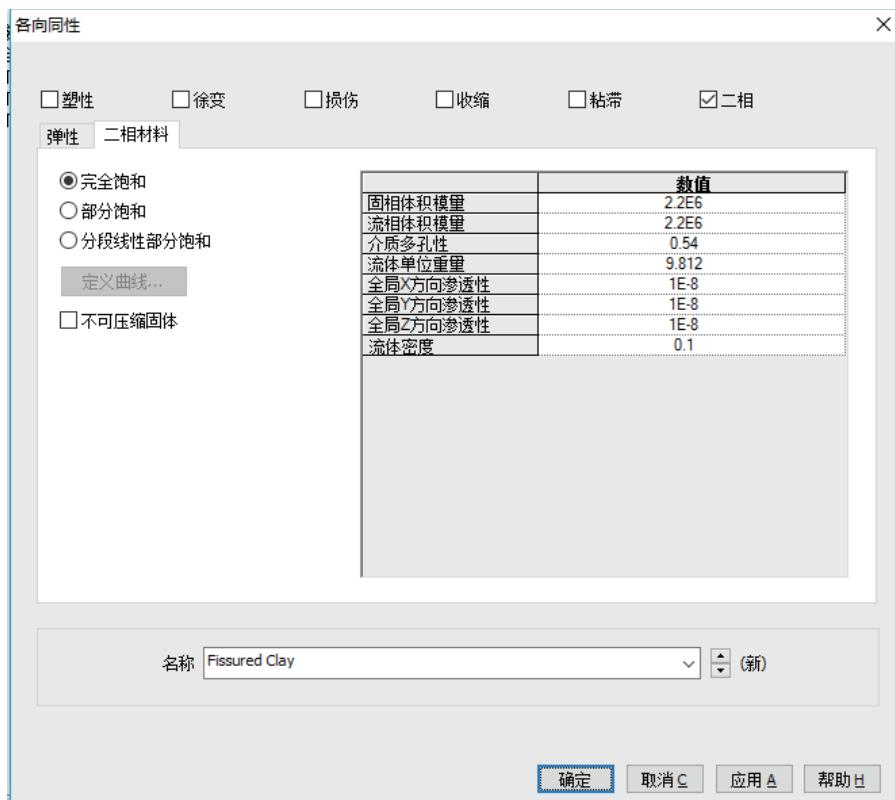
土壤的孔隙率与空隙比率有关, 见下式:

$$\text{孔隙率 } n = \frac{e}{1+e} = 0.54$$



- 输入土的杨氏弹性模量为**34.7E3**, 泊松比为 **0.35** 以及质量密度为 **1.9**
- 勾选对话框顶部部右端的**两相**选项, 且在**二相材料**选项中, 选择**完全饱和**。

条形基础下的二维固结



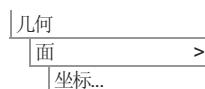
- 输入属性信息如上图所示。



注. 通过使用这些体积弹性模量参数，土壤的未排水体积弹性模量将等效与细孔流体的弹性模量。

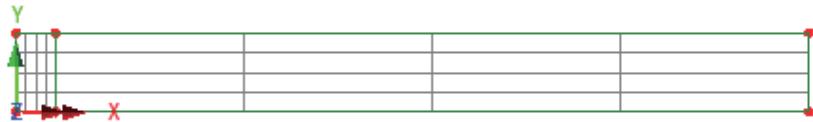
- 输入特征名为**Fissured Clay**，点击**确定**按钮，增加特征到树形目录中
- 在树形目录中，右键**Fissured Clay**，选择**设为默认**选项。这将确保所有新创建的特征将分配给这个材料属性。

几何特征



输入坐标 **(0, 0)**, **(5, 0)**, **(5, 10)** 和 **(0, 10)**，定义荷载作用下的土壤，点击**确定**。

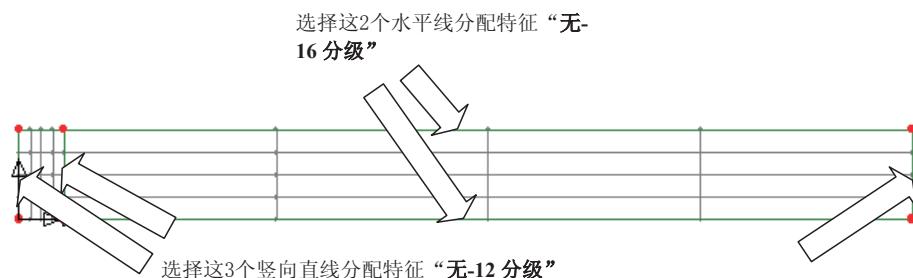
输入坐标 **(5, 0), (100, 0), (100, 10), (5, 10)** , 定义剩余的土壤。



网格等级划分

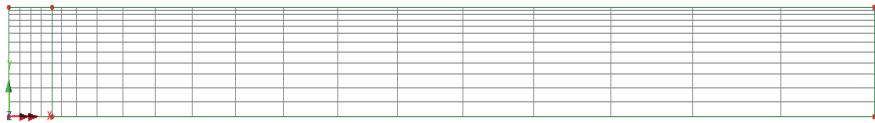
网格
线..

- 定义一个线网格，选择单元类型为**无**，网格划分为 **16**
- 点击**间距**按钮.
- 选择**均匀渐变**选项，设置首单元与末单元的比值为**0.1**
- 点击**确定**.
- 输入特征名为**无-16 分级**并点击**应用**按钮，增加特征到树形目录中。
- 定义网格划分为 **12**
- 点击**间距**按钮.
- 选择**均匀渐变**选项，设置首单元与末单元的比值为 **5**
- 点击**确定**
- 输入特征名为**无-12 分级**并点击**确定**，增加特征到树形目录中。



- 选择图示两个水平的线，分配网格特征**无-16 分级**
- 选择图示竖直的线，分配网格特征**无-12 分级**

条形基础下的二维固结



注. 如果在直线错误的一端进行了网格划分，则选择这条直线，使用几何>线>反置菜单，对这条直线反向。

支承

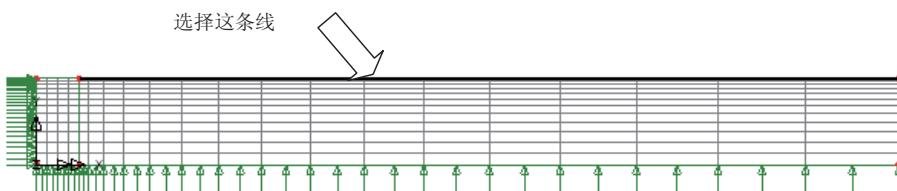
定义一个支撑来表示零细孔压力。



- 点击选项，使气孔压力为**固定**
- 输入特征名为**固定PWP**，点击**确定**

分配支撑给模型。

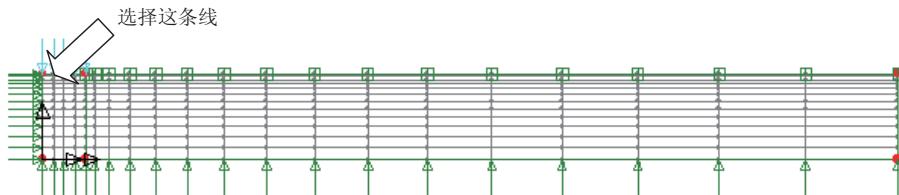
- 选择模型左端的竖向直线，从树形目录中选中**X方向固定**，拖放到图形窗口。选择**设置到线**选项，点击**确定**，分配支撑特性给所有工况
- 选择代表土壤地基的两条水平线，从树形目录中选中**Y方向固定**，拖放到图形窗口。选择**设置到线**选项，点击**确定**，分配支撑特性给所有工况
- 选择模型右端的水平线（如图）从树形目录中选中**固定PWP**，拖放到图形窗口。选择**设置到线**选项，点击**确定**，分配支撑特性给所有工况



荷载



- 选择**面力**选项，点击**下一步**
- 输入**Y**方向的值为 **3450**
- 输入特征名为**分布荷载**，点击**完成**按钮。
- 选择模型左端顶部的直线，如图，选中特征**分布荷载**，拖放到图形窗口。选择**设置到线**选项，点击**确定**，分配工况属性给工况1，系数为 **1**



分析控制

对于固结问题，分析将采用自动时间步长。这是因为固结是一个典型的扩散过程，在此过程中场域将快速的改变。自动时间步长能够使时间步长改变，以至于在问题开始阶段要求的小时间步长，能够随着分析的进行而逐渐增加。

起始步长是很重要的，因为在细孔压力中，早期的变化必须要被精确地考虑。Vermeer 和 Verruijt 建议下面决定最初时间步长 (Δt) 的标准是节点间最小的距离。

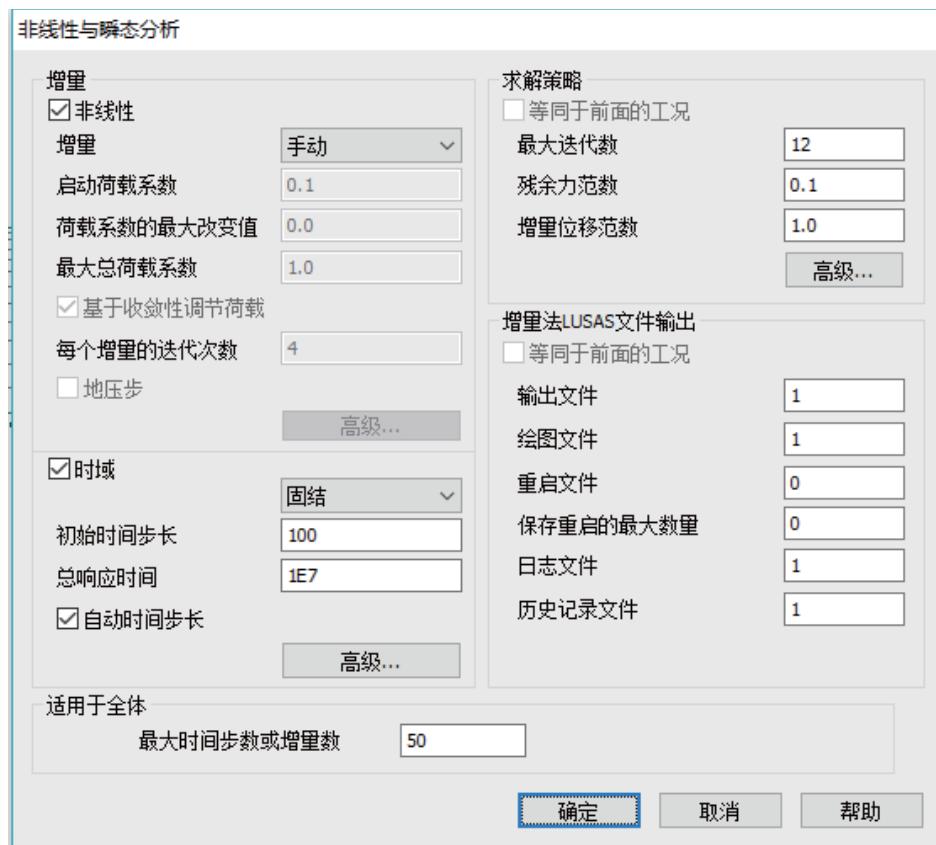
$$\Delta t \geq \frac{\gamma_w}{6Ek} (\Delta h)^2 = \frac{9.812}{6 \times 34.7E3 \times 1E-8} \times 0.14^2 \approx 100 \text{ secs}$$



注. 两节点间的距离可以进行修改，通过选择这两点，选择工具>网格>节点间的距离菜单

- 在树形目录  中，右键工况1，选择控制菜单中的非线性和瞬态。

条形基础下的二维固结



在增量部分：

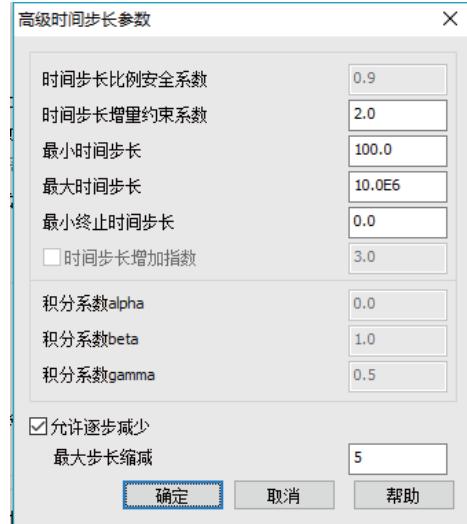
- 选择**非线性**选项，选择增量为**手动**.
- 选择**时域**选项，从下拉菜单中选择**固结**.
- 输入**初始时间步长**为**100**
- 选择**自动时间步**选项.
- 在对话框的**时域**部分，选择**高级**按钮.

- 在高级时间步参数对话框中设置**时间步长增量约束系数为 2**
- 设置**最小时间步为100**
- 设置**最大时间步为1E7**
- 设**最小终止时间步为 0**
- 点击**确定**, 返回非线性和瞬态对话框
- 设置**最大时间步数或增量数为50**
- 点击**确定**。

保存模型



保存模型文件



文件
保存

运行分析



打开立刻求解对话框点击**确定**开始分析。

一个LUSAS数据文件将会从模型信息中创建。LUSAS求解器使用这个数据文件进行分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口②中。

而且下面的两个分析文件被生成:



- pwp.out** 输出文件包括了模型数据、分配特性以及选择分析统计的详细资料。
- pwp.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录③中, 允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

如果分析失败, 除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

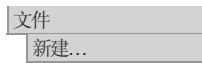
条形基础下的二维固结

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。



pwp_modelling.vbs 执行例子的建模。



开始一个新模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为 **pwp**
- 为了重建模型，从目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件**pwp_modelling.vbs**。



重新运行分析，生成结果。

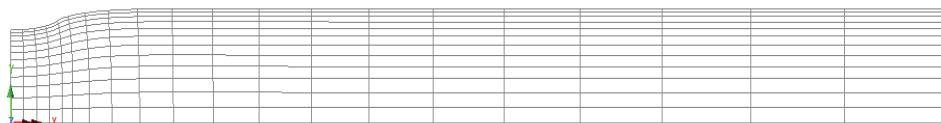
查看结果

工况结果能够在树形目录 中被看到，且最后一个时间步将默认被激活。

- 从树形目录 中关闭几何，网格和属性层。

沉降

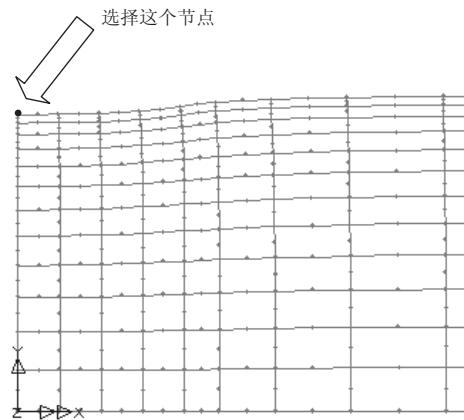
- 在树形目录 中，右击第一个荷载增量**Time Step 0**，并选择**激活**，查看该荷载作用下的结果图形。
- 在没有特征被选择下，在图形空白处点击鼠标右键，选择**变形网格**，增加变形网格层到树形目录 中，选择**指定系数**选项，指定因子为**1**，点击**确定**，显示第一时间步长的变形网格图。



使用图形向导，来创建结构在时间上的变形图。

工具
图形向导...

- 放大模型的左端，选择基础中心的中心线处的节点。



- 选择时程曲线选项，点击下一步

首先定义用于X轴的数据

- 选择名称选项，点击下一步

- 从下拉菜单中选择响应时间，点击下一步

接下来定义Y轴的数据。

- 选择节点选项，点击下一步

- 从结果项下拉菜单中选择 位移，从分量下拉菜单中选择DY

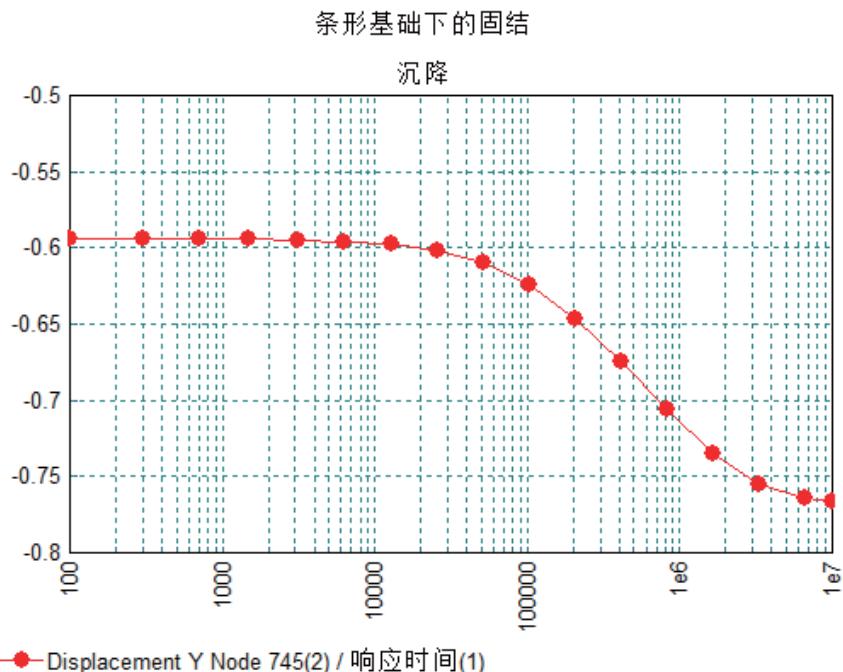
- 选择的节点的编号将出现在定义一个节点下拉菜单中，点击下一步

对于X刻度，选择手动，最小为100，最大为10e6

- 选择使用对数刻度选项

- 图形的标题为沉降

- 点击完成，显示条形基础中心随时间的沉降图。



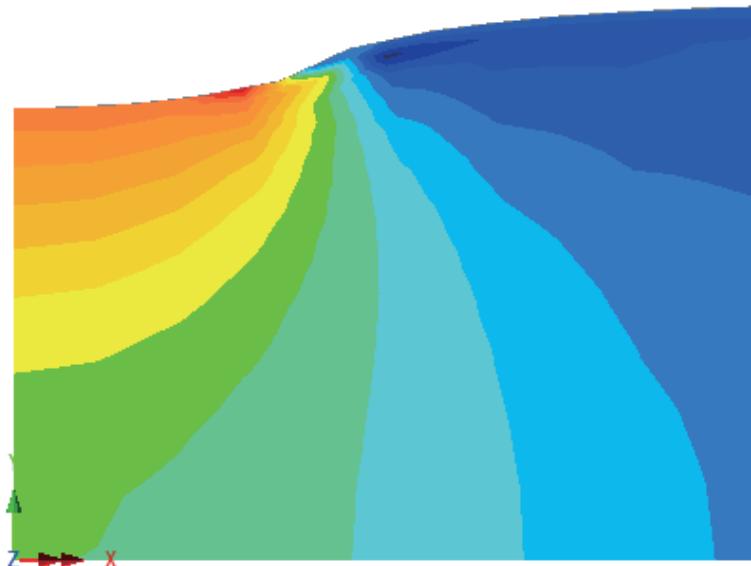
关闭图形窗口

最大化图形窗口

细孔水压力

细孔水压力的分布将用云图来显示。

- 在树形目录**Time Step 0**激活的状态下，在没有选择特征下，在图形空白处点击鼠标右键，选择云图，增加云图层到树形目录中。
- 从结果项下拉菜单中选择**位移**，从分量下拉菜单中选择**PRES**
- 选择云图范围项，设置间隔为**250**
- 点击**确定**按钮，立即显示荷载施加后，未排水细孔压力分布（时间步长0）的云图。



注. 细孔水压力随时间的分散可以通过创建一个云图显示动画来观察。

- 为了观察在特殊时刻细孔水压力的分布，可以通过激活树形目录**Q**中相应的时间步长。

基础下细孔水压力的分散将可以在图形中显现。

- 选择基础下中心线上的节点，如之前一样。

- 选择**时程曲线**选项，点击**下一步**

首先定义用于X轴的数据。

- 选择**名称**选项，点击**下一步**

- 从下拉菜单中选择**响应时间**，点击**下一步**

接下来定义Y轴的数据。

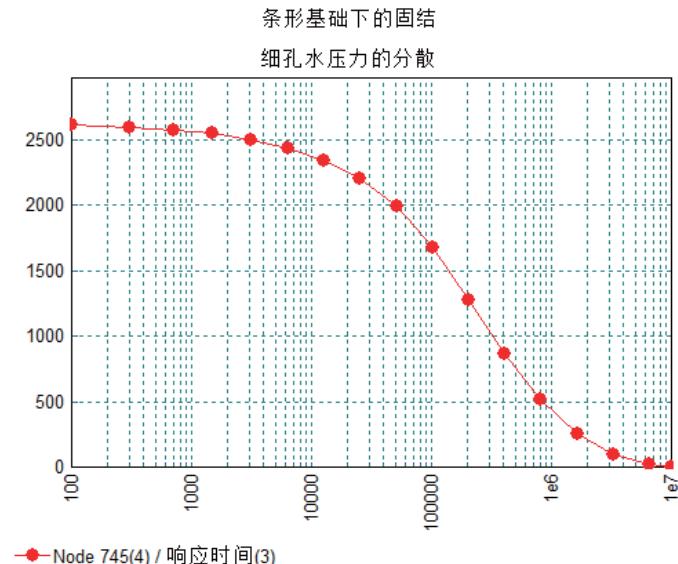
- 选择**节点**选项，点击**下一步**

- 从结果项下拉菜单中选择**位移**，从分量下拉菜单中选择**PRES**。

工具
图形向导...

条形基础下的二维固结

- 图表的范围将被设置为**定义一个节点**, 选择的节点将在指定节点区域看见。
点击下一步
- 对于X刻度, 输入**手动值**, 最小为**100**, 最大为**10e6**。
- 选择使用**对数刻度**选项
- 对于Y轴刻度, 采用默认的值。
- 图形的标题为**细孔水压力的分散**
- 点击**完成**, 显示条形基础中心下细孔水压力随时间的分散。



关闭图形窗口。

最大化图形窗口。

由于细孔水的分散, 荷载被土壤承受。土壤中有效应力的增加可以在“响应时间-有效应力”图形中被观察。

- 确保基础下中心线上的节点仍然被选择。
- 选择**时程曲线**选项, 点击**下一步**

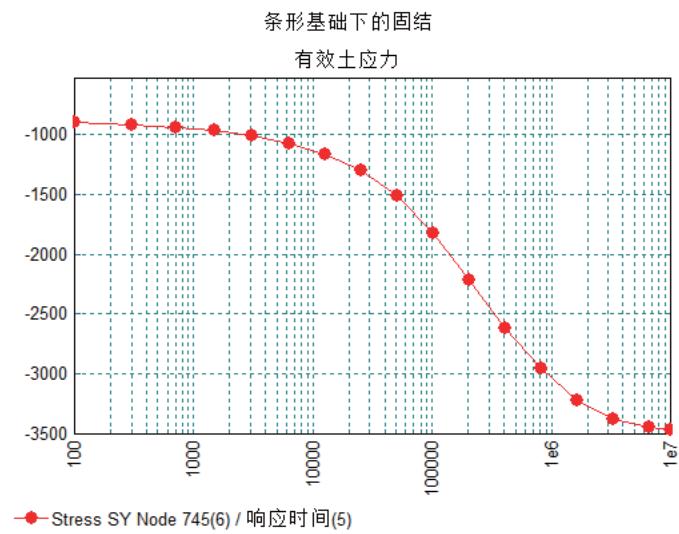
首先定义用于X轴的数据。

- 选择**名称**选项, 点击**下一步**
- 从下拉菜单中选择**响应时长**, 点击**下一步**

接下来定义Y轴的数据。

- 选择**节点**选项, 点击**下一步**
- 从结果项下拉菜单中选择**应力 - 平面应变**, 从分量下拉菜单中选择**SY**。

- 图表的范围将被设置为**定义一个节点**, 选择的节点将在指定节点区域看见。
点击**下一步**
- 对于X刻度, 输入**手动值**, 最小为**100**, 最大为**10e6**
- 选择**使用对数刻度**选项
- 对于Y轴刻度, 采用默认的值
- 图形标题为**有效土应力**
- 点击**完成**, 显示条形基础中心下有效土应力随时间的变化图。



本例完成。

条形基础下的二维固结

排水挡土墙非线性分析

软件产品:	LUSAS 土木建筑.
产品选项:	非线性
本例超出教学与限制版范围	

描述

对独立支撑的挡土墙进行分析，主要在于分析结构的长期特性，分析中考虑了排水土壤参数性能。

对结构的最左边和最右边进行水平位移约束，对结构的基础进行水平和竖向位移约束。

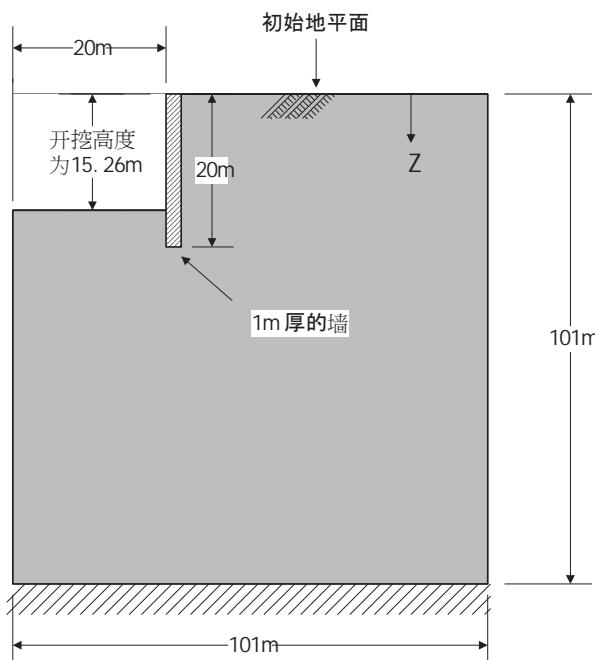
对挡土墙的模拟存在一定的假设，因为挡土墙的细部的施工过程这里没有模拟。

分析采用单位为 kN、m、t、C 和 s。

目标

分析需要输出项包括：

- 朝开挖方向的墙脚位移
- 挡土墙背部的隆起情况
- 沿着开挖槽的塑性应变云图
- 挡土墙单位长度的支撑力
- 挡土墙在地面以下 10 m 处的弯矩。



排水挡土墙非线性分析

关键字

挡土墙, 排水, 非线性, 挖掘, 平面应变, 支撑力, 弯矩

关联文件



□ **drained_wall_modelling.vbs** 执行例子建模。

建模



运行**LUSAS**建模器

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。

注. 此例假设一个LUSAS建模器新建工程已经启动。如果已经有旧的工程打开请选择菜单命令**文件>新建**来新建一个模型文件，建模器会提示是否保存文件和显示“新模型启动”对话框。

创建新模型

- 输入文件名**排水挡土墙**
- 采用**默认**的工作目录
- 输入标题**排水挡土墙的非线性分析**
- 选择单位**kN m t C s**
- 保留单位为**秒**
- 确保**结构**用户界面被使用
- 选择**无模板**
- 选择竖向轴为**Y轴**选项
- 选择**确定**



注. 在建模过程中注意保存模型。使用撤销按钮能够改正任何错误到上次保存的位置。

网格定义

土壤采用平面应变二次插值矩形单元（QPN8）。



- 选择平面应变，四边形，二次方程式梁单元，选择规则网格，并选择自动划分，这样可以对每条线进行网格划分控制
- 输入属性名为平面应变，点击确定
- 从树型窗口中右击平面应变，然后选择设为默认，这使得所有的结构面都以当前单元类型划分

普通场变量



由于土壤的弹性模量和原位应力场随着土层的深度而变化，因此需要定义场变量。

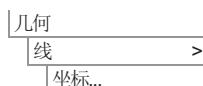
- 选择一般场变量，点击下一步
- 设定函数 $-6000*Y$ ，变量名为y_mod。这里主要是设定弹性模量，它随土壤深度而变化，点击应用，增加数据到树形目录中。
- 为了定义竖向应力，输入新函数 $20*Y$ ，变量名为sig_v，点击应用。
- 为了定义横行应力，输入新函数 $2*20*Y$ ，变量名为sig_h，点击完成。



注：LUSAS假设负应力为压，Y坐标原点在地面，并向上为正。因此土层越深，则Y坐标越小，当前的定义使得土层越往下，土壤弹性模量和原位受压应力场越大。

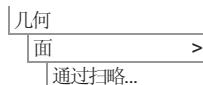
几何特征

- 从树形目录中关闭网格层。



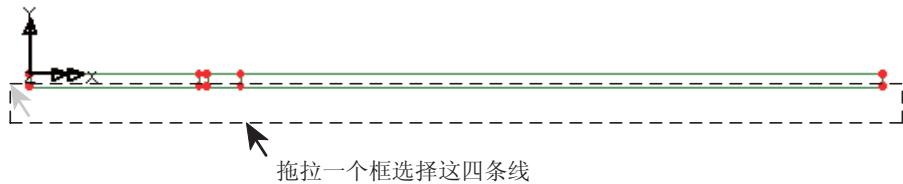
输入(0, 0)、(20, 0)、(21, 0)、(25, 0)和(101, 0)，所有Z向坐标为零或者为空白，这四条线用来定义原始地层。点击确定。

- 按住CTRL+A，选择所画出的直线。

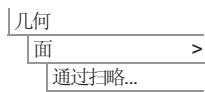


确保平移选项被选择，选项被选择，Y方向输入值为-1.5

- 点击确定，扫略生成几何面。

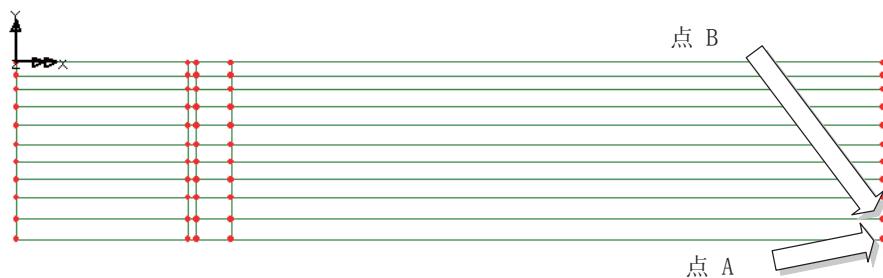


- 用鼠标框选新生成面的底下四条线。



选择平移选项，输入Y方向值为**-1.5**。

- 点击**确定**，扫略线生成面。
- 重复上面的命令8次，每次都是选择最新生成面的底下四条线，输入的Y方向数值依次为**-2.0, -2.13, -2.13, -2.0, -2.0, -2.0, -2.49**和**-2.25 m**。最后生成图形如下：

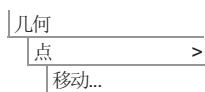


- 选择图示点A。



选择平移选项，输入Y方向值为**-81**。

- 点击**确定**，移动该点。
- 选择图示点B。



选择平移选项，输入Y方向值为**-33.25**。

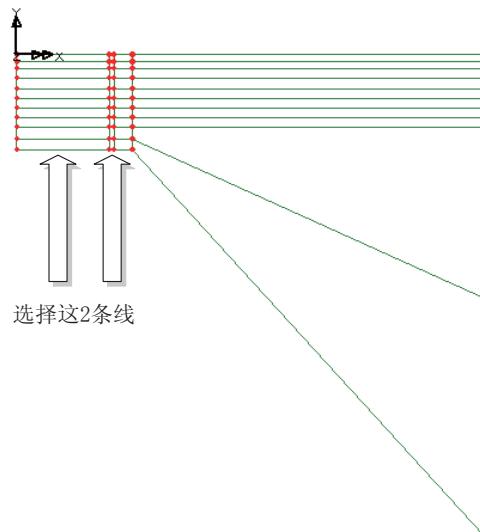
- 点击**确定**，移动该点。

- 选择图示两条线。

几何
面
通过扫略...

选择平移选项，输入Y方向值为**-81**。

点击**确定**，扫略线生成面。

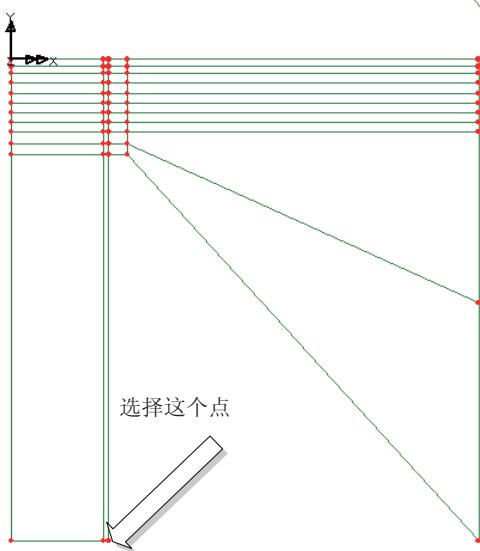


- 选择图示点。

几何
点
移动...

选择平移选项，输入X方向值为**38**。

点击**确定**，移动该点。

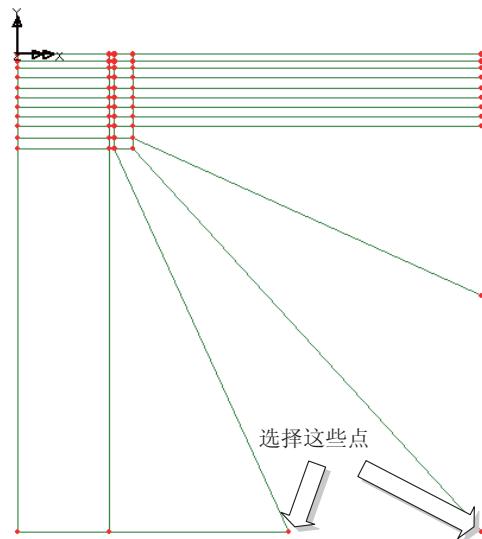


排水挡土墙非线性分析

- 选择图示两点。

几何
线 >
点...

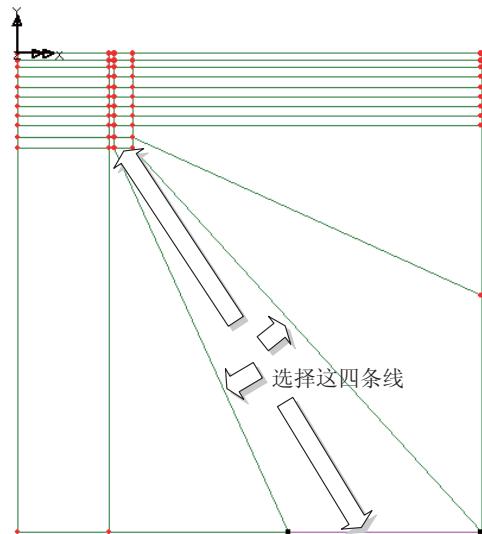
 在选择两点间生成一条直线。



- 选择图示4条直线。

几何
面 >
线...

 从选择的4条直线，生成一个面。



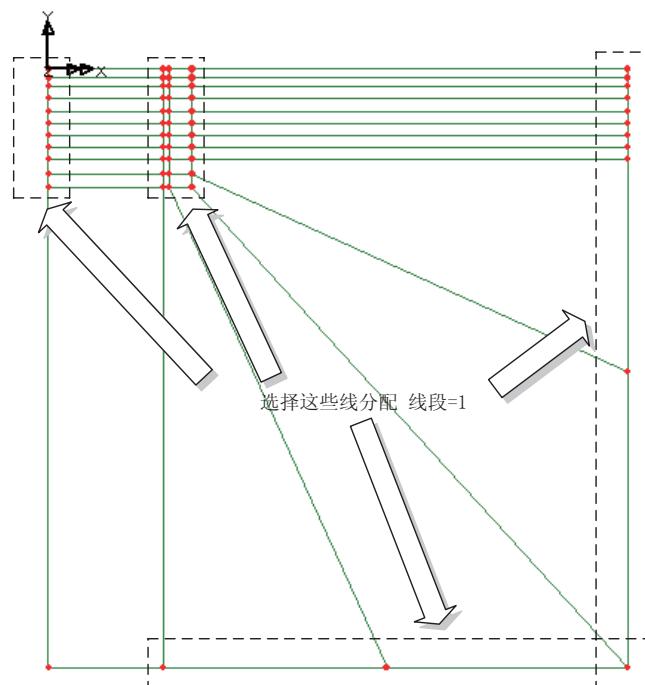
划分网格

属性
网格 >
线...

- 选择线单元类型为无，设定划分的单元数**1**。
- 输入属性项名**段数=1**，点击**应用**
- 重新设定划分的单元数**5**
- 点击**间隔**

- 选择均匀渐变选项，设置首单元与末单元的比值为4
- 点击确定
- 输入属性项名段数=5 分级，点击应用
- 重新设定划分的单元数10，
- 点击间隔
- 选择均匀渐变选项，设置首单元与末单元的比值为0.2
- 点击确定
- 输入属性项名段数=10 分级，点击确定。

分配网格属性



- 框选上图所示线段，将树型窗口的●中的段数=1拖放到图形窗口。



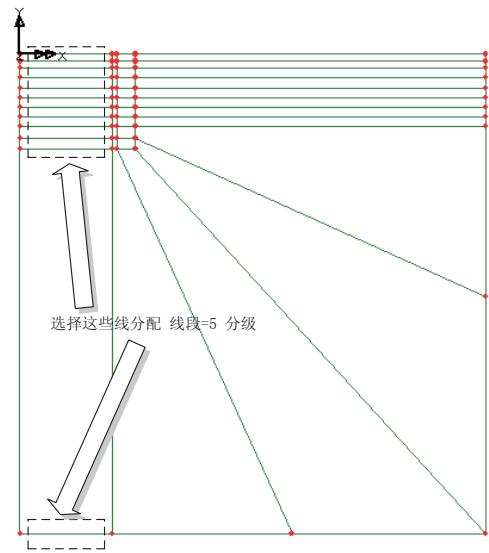
注：下面两个图所示的线段的选择最好通过改变**选择任意为选择线**，可以通过快捷键选择线

排水挡土墙非线性分析

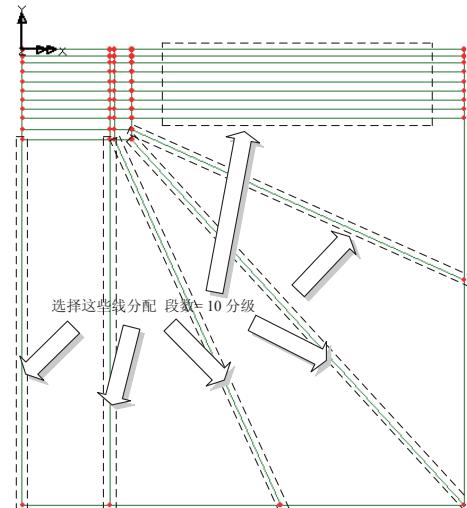
为此做以下准备:



- 按住ALT键框选上图所示水平线段，将树型窗口的中的**段数= 5 分级**拖放到图形窗口。

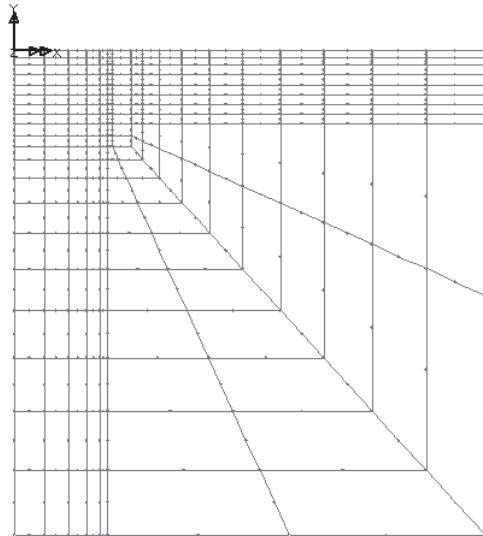


- 选择其余的线，将树型窗口的中的**段数= 10 分级**拖放到图形窗口。



注：更多快捷键查看[快捷键指南](#)

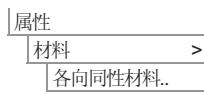
- 打开树形目录中的网格层



注：如果划分的网格是以图示相反方向显示的，可以进入几何>线>反置反向设置线段方向来校正单元分布。如果网格分配中右错误操作，只需重新选择分配错误网格的线，重新分配正确的网格即可。

材料属性

对挡土墙采用各向同性弹性材料，对土壤采用库仑—莫尔失效非线性材料。



- 在**弹性**项，输入弹性模量为**28E6kN/m²**，泊松比为**0.15**，密度为**2.03874**。
- 输入属性名为**混凝土墙**
- 点击**应用**，增加数据到树形目录**树形目录**中。
- 在弹性模量表中选择**1 * y_mod**，泊松比**0.2**，密度**2.03874吨/m³**。

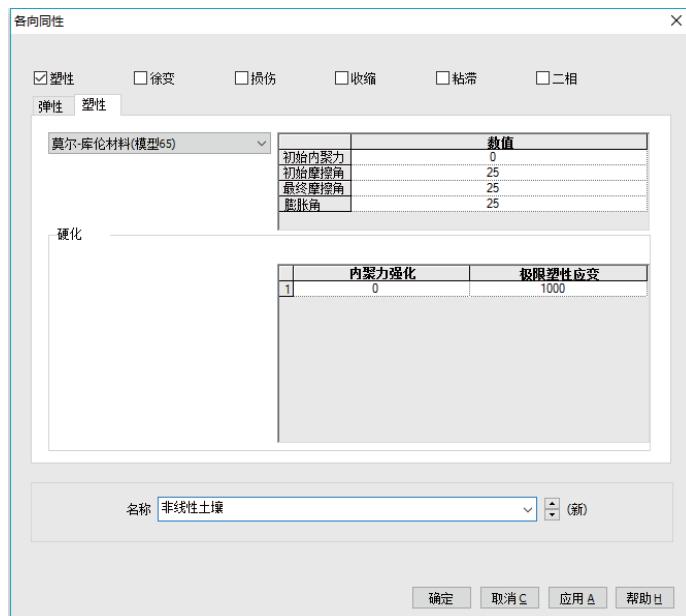


注：这里的1代表放大因子，空格在这里也是有意义的。作为另外一种选择输入方式，可以在空格内先输入1，然后点击**按钮**，最后从下拉菜单中选择**y_mod**。

- 单击**塑性**选项表，在模型下拉菜单中选择**莫尔-库仑材料(模型65)**项
- 在**初始内聚力**中输入**0**
- 在**初始摩擦角**中输入**25**
- 在**最终摩擦角**中输入**25**

排水挡土墙非线性分析

- 在膨胀角中输入**25**
- 在内聚力强化中输入**0**
- 在极限塑性应变中输入**1000**
- 输入材料名**非线性土壤**
- 点击**确定**，完成设置。



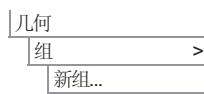
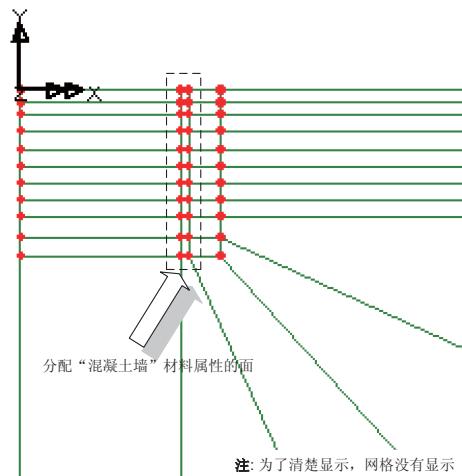
分配材料属性

为了分配材料属性，组将被使用。组是非常有用的，它可以打开或关闭模型的特征以帮助属性的分配，或者在模型的选择特征上查看结果。



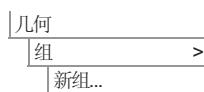
将选择模式改回选择任意

- 从图示挡土墙中选择10个面。



创建一个仅包含墙单元的组，重命名为**墙**，点击**确定**。

- 从树形目录中选中**混凝土墙**，拖放到图形窗口。选择**设置到面**选项，点击**确定**。
- 在树形目录中右键**墙组**，选择**隐藏**。
- 按住**CTRL+A**，选择整个模型。



创建一个仅包含土壤单元的组，重命名为**土壤**，点击**确定**。

- 从树形目录中选中**非线性土壤**，拖放到图形窗口。选择**设置到面**选项，点击**确定**。
- 在树形目录中右键**墙组**，选择**显示**。

支承

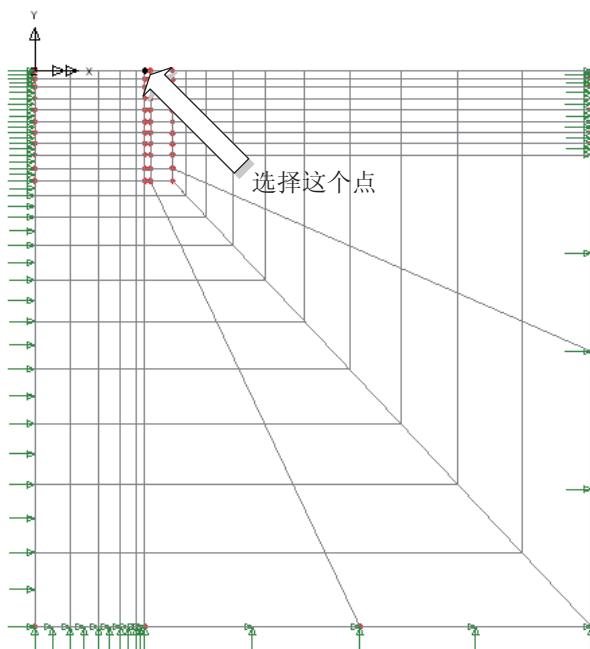


- 选择X方向的平移为**固定**。
- 输入属性名为**X方向固定**，点击**应用**按钮。
- 选择Y方向的平移为**固定**。
- 输入属性名为**X和Y方向固定**，点击**确定**。

分配支撑给模型。

排水挡土墙非线性分析

- 选择最左边和最右边的两条竖线，拖放树型目录^③中的X方向固定到图形窗口。选择设置到线选项，点击确定，分配支撑数据给所有工况。
- 选择代表土壤下限的三条水平线，拖放树型窗口^④中的X和Y方向固定到图形窗口。选择设置到线选项，点击确定，分配支撑数据给所有工况。
- 选择混凝土与地面交叉的左侧点，它代表混凝土左顶点，拖放树型窗口^⑤中的X方向固定到图形窗口，选择设置到线选项，点击确定，分配支撑数据给所有工况。设置完后的模型如下所示。



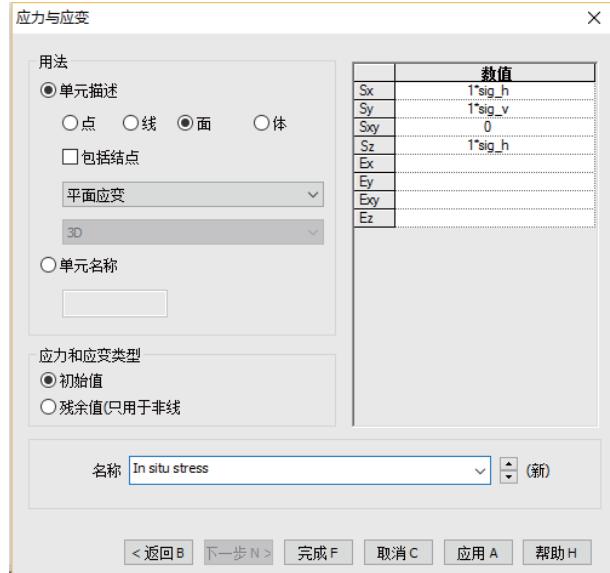
荷载

在第一个分析工况中，首先必须设定初始位置地应力场以进行分析，包括的荷载有应力和应变荷载以及重力场荷载。

- 选择应力与应变项，点击下一步

属性
荷载...

- 选择应力和应变类型为初始值，
- 单元描述选择面
- 在下拉菜单中选择平面应变
- 在第一行 Sx 输入 **1*sig_h** (右键 Sx 区域从下拉菜单中选择变量更为便捷)
- 第二行 Sy 输入 **1*sig_v**
- 第三行 Sxy 输入 **0**
- 第四行 Sz 输入 **1*sig_h**
- 设定荷载名为**初始应力**，点击**完成**。



| 属性
荷载...

- 从结构荷载对话框中选择体力项，点击**下一步**。
- 在Y方向的线加速度输入**-9.81**
- 设定荷载名为**重力**，点击**完成**。

分配荷载给模型。

初始应力分配给整个模型

- **Ctrl+A**选择整个模型，从树形目录中选择**初始应力**，拖放到图形窗口。选择**设置到面**选项，重命名荷载数据为**工况1**，点击**确定**。

重力分配给整个模型

- 选择整个模型，从树形目录中选择**重力**，拖放到图形窗口。选择**设置到面**选项，点击**确定**。分配荷载数据给**工况1**
- 在**树形目录**中，将**几何层**拖拉到属性层之下

激活和钝化

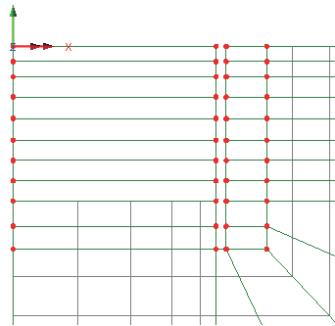
由于在生成挡土墙之前需要先挖掉土层，因此需要实施单元生死技术，整个开挖需要分八个施工步骤完成。

- 选择**钝化**项，点击**下一步**。设置**分配百分比为100**，输入数据名为**开挖**。

- 点击**完成**，增加属性到树形目录中。

分配钝化给模型。

- 使用放大按钮，对模型左上角放大。
- 选择混凝土墙左侧的第一层土壤，将窗口中的**开挖**拖放到选择集中，选择**设置到面**选项，并设定工况名为**开挖至 -1.50 m**
- 选择混凝土墙左侧的下一层土壤，和上面一样，将窗口中的**开挖**拖放到选择集中，选择**设置到面**选项，并设定工况名为**开挖至-3.00 m**，**点击确定**。
- 重复上面的步骤，依次对其它6层土壤进行操作，相应的工况名为**开挖至-5.00m, 开挖至-7.13m, 开挖至-9.26m, 开挖至-11.26m, 开挖至-13.26m 和开挖至-15.26m**。



注. 钝化的面（以及所含单元）可以通过全部设置为树形目录中的激活相应的工况来使他们可见

分析控制

由于库仑—莫尔非线性材料的使用，挡土墙分析必须采用非线性控制来进行。

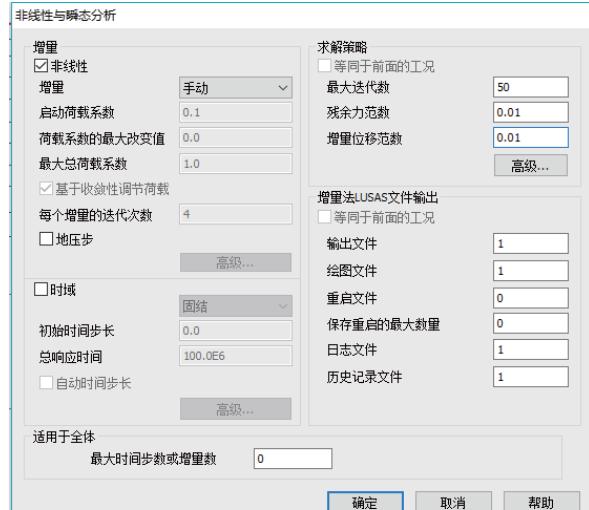
- 在树形目录中右键**工况 1**，重命名为**初始**。
- 在树形目录中右键**初始**，从**控制**菜单中选择**非线性和瞬态**。

在**增量**部分：

- 选择**非线性**为手动，以增量方式控制求解，并默认选择。

在**求解策略**部分：

- 设置**最大迭代数**为**50**。
- 设置**残余力范数**为**0.01**。
- 设置**增量位移范数**为**0.01**。
- 点击**确定**设置工况控制。



保存模型



运行分析



一个LUSAS数据文件将会从模型信息中创建。LUSAS求解器使用这个数据文件进行分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口Q中。

而且下面的两个分析文件被生成：

- 排水挡土墙.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- 排水挡土墙.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录L中，允许用户进行各种后处理。

排水挡土墙非线性分析

如果分析失败...

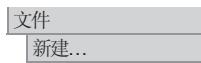
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

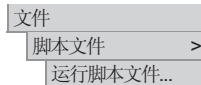


□ drained_wall_modelling.vbs 执行例子的建模。



□ 开始一个新的模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为 **排水挡土墙**



为了重建模型，在目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件 **drained_wall_modelling.vbs**



重新运行分析，生成结果。

查看结果

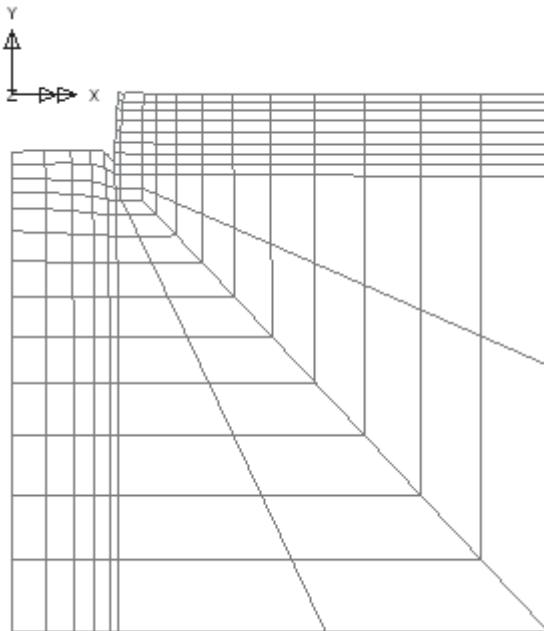
如果分析是在LUSAS建模器内运行，计算后的结果会顶置在模型文件上面，而且对于每个时间步长的工况结果可以在工况层中看到。对于第一个工况的时间步长结果将默认被激活。

- 从树形目录**□**中关闭几何，网格，工具和属性层。

挡土墙位移

- 在树形目录**□**中右键开挖至**-13.26m**并选择激活。
- 如果没有变形网格，在图形空白处点击鼠标右键，选择**变形网格**，增加变形层到树形目录**□**中。
- 在**□**界面下点击**变形按钮**，选择**指定系数**选项，设定数值**5**，点击**确定**。

- 在**树形目录**下双击**查看属性**选项，选择视图，选择只显示激活。点击**确定**。只显示在增量8下激活单元的变形网格，放大系数为5。



接下来将使用图形向导生成墙脚的位移图。

- 放大左手边的模型，选择墙脚的节点，如下图所示。
- 选择**时程曲线**选项，点击**下一步**。

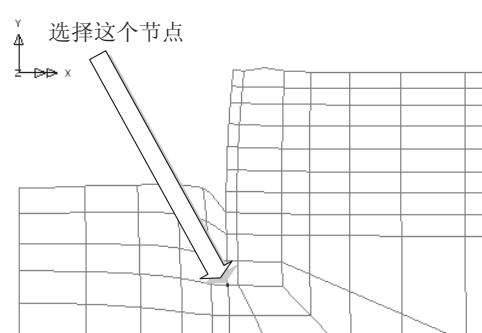


首先定义**X轴**数据。

- 选择**名称**选项，点击**下一步**
- 从下拉菜单中选择**工况ID**，点击**下一步**。

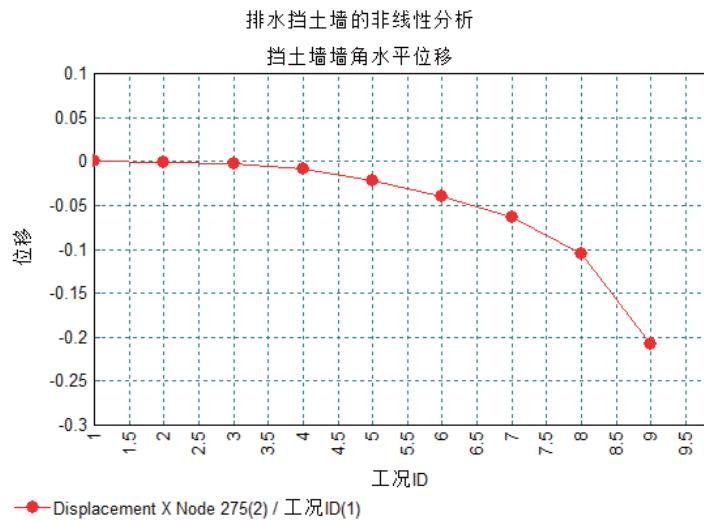
接下来定义**Y轴**数据。

- 选择**节点**选项，点击**下一步**。
- 从下拉菜单中选择**位移和DX**。
- 在**指定节点**下拉菜单中将出现选择的节点数。点击**下一步**。



排水挡土墙非线性分析

- 输入合适的图形标题文字，点击**完成**，显示墙角的位移图。



- 关闭图形窗口。
- 最大化图形窗口。

土层的隆起

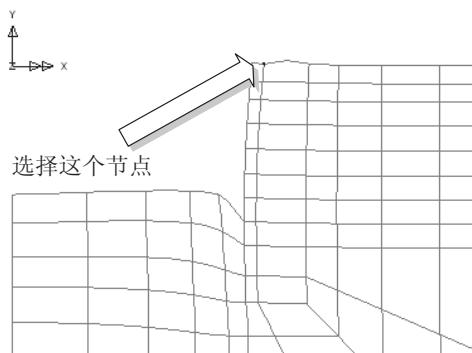
- 选择墙背面顶部的节点。
- 选择**时程曲线**选项，点击**下一步**。

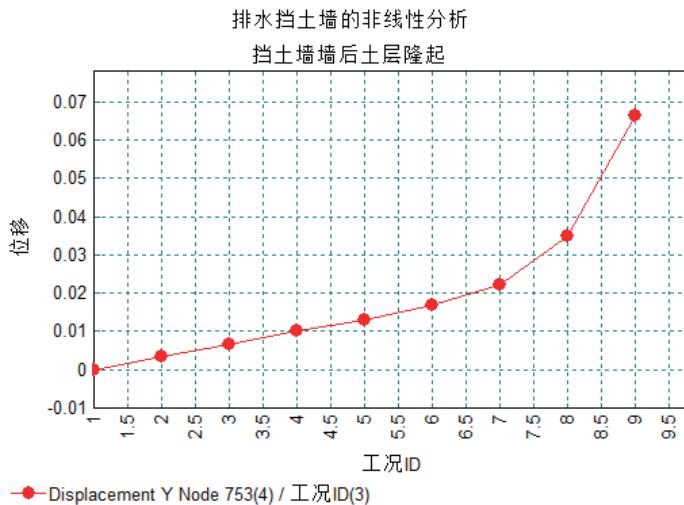
首先定义**X轴**数据。

- 选择**名称**选项，点击**下一步**。
- 从下拉菜单中选择**工况 ID**，点击**下一步**。

接下来定义**Y轴**数据。

- 选择**节点**选项，点击**下一步**。
- 从下拉菜单中选择**位移**和**DY**。
- 在**指定节点**下拉菜单中将出现选择的节点数。点击**下一步**。
- 输入合适的图形标题文字，点击**完成**，显示墙角的位移图。

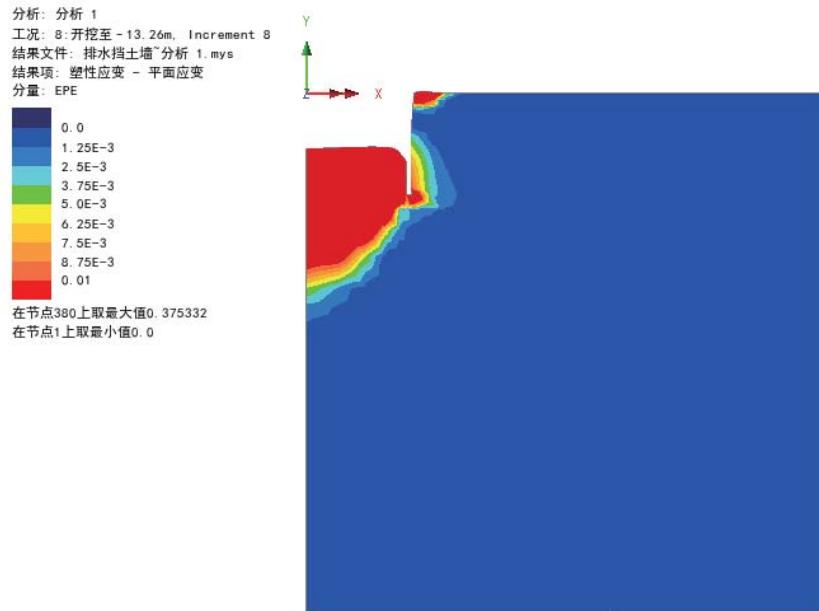




- 关闭图形窗口然后 最大化图形窗口。

绘制土壤塑性应变的云图

- 因为模型包含的单元具有两个不同的材料属性，因此必须选择将要被绘出的结果的激活设置。
- 在树形目录 中右键组名土壤，选择结果图>仅显示该群组结果
- 在树形目录 中右键组名土壤，选择仅设此项可见。
- 在图形窗口的空白处，右击鼠标，选择云图选项，添加云图层至 树形目录。
- 选择成员下拉菜单中选择塑性应变 – 平面应变，然后从分量下拉菜单中选择EPE
- 选择云图范围表，设置最大值为0.01（即1%应变）
- 点击确定，完成设定，图如下所示



支撑力

- 从树形目录□中关闭变形网格和云图层
- 从树形目录□中开启网格层
- 在树形目录○中, 右键组名墙, 选择选择结果图>仅显示该群组结果。
- 在树形目录○中右键组名墙, 选择仅设此项可见。

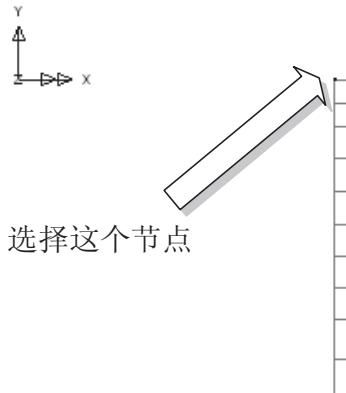
- 放大左手边的模型，选择墙左侧顶部节点，如下图所示

工具
图形向导...

- 选择时程曲线选项，点击下一步。

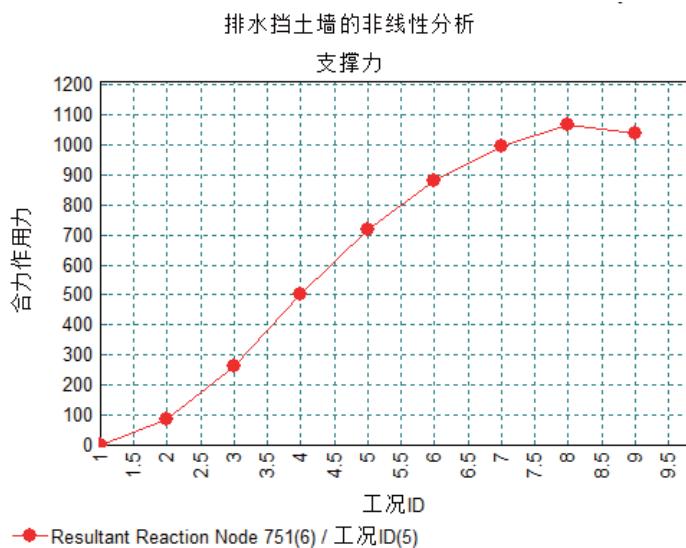
首先定义X轴数据

- 选择名称选项，点击下一步。
- 从下拉菜单中选择工况 ID，点击下一步。



接下来定义Y轴数据

- 选择节点选项，点击下一步。
- 从下拉菜单中选择反力和RSLT。
- 在指定节点下拉菜单中将出现选择的节点数。点击下一步。
- 输入合适的图形标题文字，点击完成。



注. 合力作用力图已被绘出，如上图。因为墙仅在水平X方向被支撑，在竖直方向没有反力，因此合成反力等同于水平方向的反力。

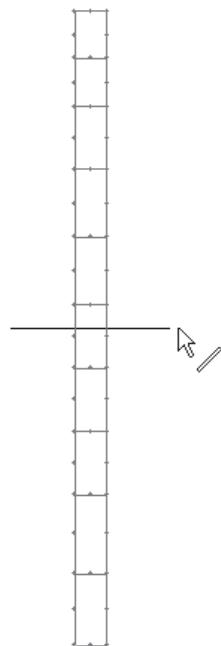
- 关闭图形窗口。

排水挡土墙非线性分析

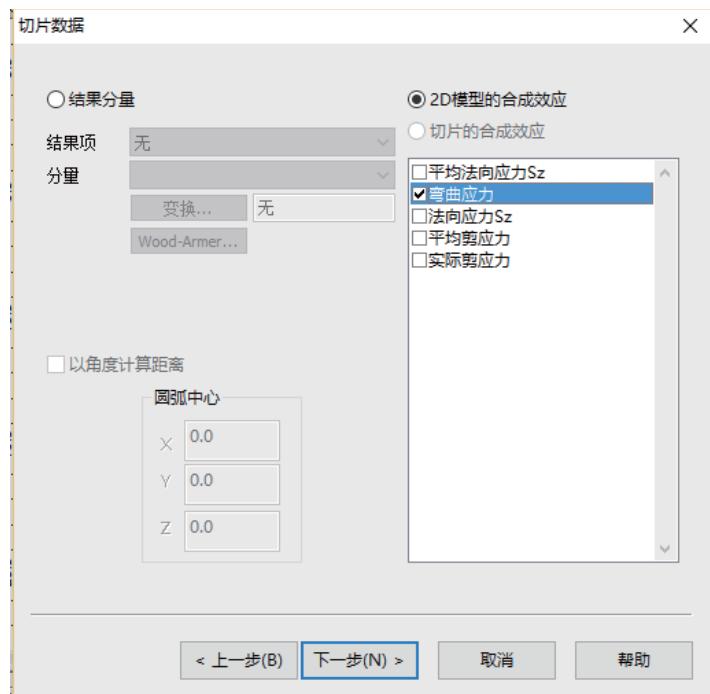
-  最大化图形窗口。

10 m深处的挡土墙弯矩

- 因为模型包含的单元具有两个不同的材料属性，因此必须选择将要被绘出的结果的激活设置。
- 在树形目录中关闭变形网格层打开几何层
- 选择对齐网格选项，输入网格尺寸值为1。
- 点击确定
- 用鼠标在挡土墙10m深处画一条线，如右图所示



- 选择2D模型的合成效应，再选择下拉菜单的弯曲应力，如下图所示，点击下一步。



- 输入适当的标题，点击完成。图形和文本将同时得到显示，下面列出了文本界面。

```

Dataset 12 , no. of values 2 range -160.281 to -136.921 (actual shear)
***2D Forces/Moments. Loadcase      8 Results File    0
Axial Force Per Unit Width   =   -51.20
Shear Force Per Unit Width   =   -148.6
Moment Per Unit Width       =    4280
Section Depth                =    1.000
Mean Normal Stress Sz        =   -51.20
Nominal Bending Stress       =  0.2568E+05
...done

```

报告显示挡土墙单位长度的弯矩为4280 kN/m²。

本例完成。

嵌入式挡土墙

软件产品:	LUSAS 土木建筑 或LUSAS 桥梁
产品选项:	非线性

描述

嵌入式挡土墙需要承受6.5米的疏松沙土和额外荷载 10kN/m^2 . 采用2D分析模型, 用3个线性的土压力来模拟土的作用, 有支撑和无支撑采用连接单元。

分析单位为 kN , m , t , s , C .

目标

- 计算挡土墙的弯曲弯矩和剪力, 保证变形在允许的范围内。
- 探究安装支柱和减少桩长的效果.

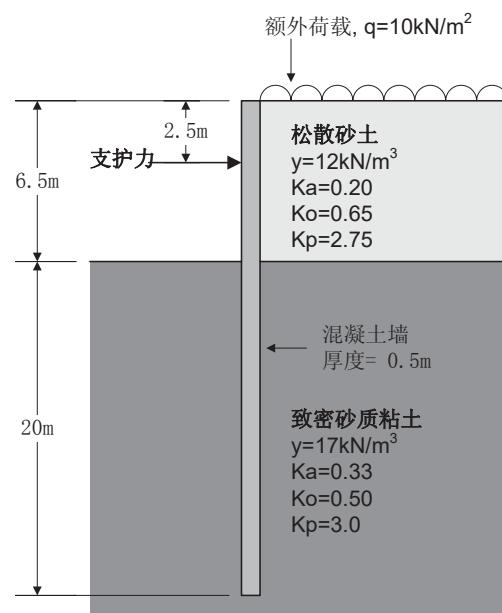
关键词

嵌入式, 支护, 挡土墙, 三线性土压力, 地基反力系数, 土和结构相互作用, 土工学

关联文件



- embedded_wall_modelling.vbs** 执行例子模型



嵌入式挡土墙

建模

运行 **LUSAS Modeller**

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注. 本例需要新建LUSAS模型，如果是已经是从一个项目继续，则点击文件>新建。会提示未保存数据然后显示新模型对话框。

创建新模型

- 输入名字为**嵌入式挡土墙**
- 默认工作文件夹.
- 标题为**嵌入式挡土墙例子**
- 选择单位为**kN,m,t,s,C**
- 确保时间单位为**秒**,分析类型为**结构** 模板为**无**
- 选择**Y** 为竖轴, 点击确定。



注. 经常保存模型, 可以用撤销命令来修改错误直到上次保存的位置.

定义几何模型



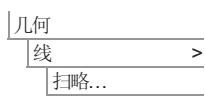
输入坐标 **(0, 0, 0)** 定义地平面和墙顶部的点, 点击**确定**创建一个点位于原点处。

- 选择新创建的点.



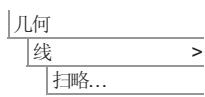
扫略选择的点, **Y 方向平移-2.5**, 点击确定来创建新线

- 选择新创建的点



扫略选择的点, Y 方向平移-4.0, 点击确定来创建新线

- 选择新创建的点



扫略选择的点, Y 方向平移-20.0, 点击确定来创建新线.



注. 分开的线用来代表不同的土的类型



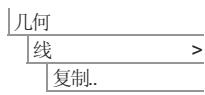
定义土的几何模型

土压力作用在墙上的模型用连接单元来模拟, 单元连接墙本身和固定支撑。需要额外的线来提供连接单元另一端的连接位置.



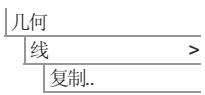
Note. 连接单元应该长度为零, 但是为了减小定义覆盖特性的复杂性, 先将线分开, 等定义完成后再将其合拢

- 选择所有的线和点 (Ctrl + A)



复制所有的几何在X 方向输入3.0, 点击确定来保留土

- 保持线选择不变:

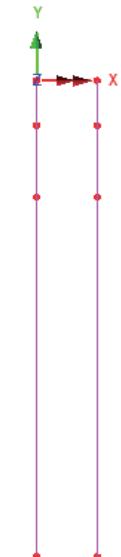


复制所有的几何在X 方向输入-3.0, 点击确定来保留土.



选择开挖方的上部两条线, 删除它们.

几何模型完成. 中部的线表示墙, 两旁的线模拟土。 在后续步骤中挡土墙上部的支撑力会被添加到模型中



嵌入式挡土墙



保存模型.



网格划分

注. 以三线性土压力材料为基础的应用，即将分配的连接单元方向确定必须有一种特定的方法。

- 对2D和3D连接单元，局部X轴必须水平，而且要连接支持和结构。
- 2D 连接单元局部Y坐标必须与竖直方向匹配。
- 对3D连接单元，局部Z坐标必须和模型竖轴对齐。

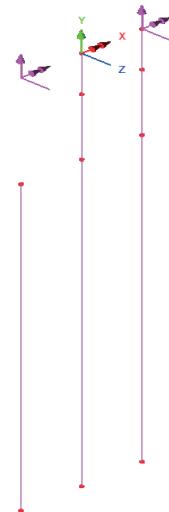
模型的竖轴在新模型的对话框中定义。也可以通过工具> 竖轴菜单来定义。

定义局部坐标系

为了保证连接单元方向的正确性，需要定义两个局部坐标：一个与主要模型的X轴方向，另一个在相反的方向。

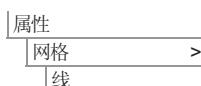


- 创建一个局部的笛卡尔坐标系，关于Z轴旋转0度，原点在(-3,0,0)，定义名字为**Excavated** 点击应用
- 创建第二个局部坐标系，绕Z轴旋转180度，原点在(3,0,0)，输入名字为**Retained** 。点击确定



定义单元类型

连接单元需要u和v方向的位移来代表水平和竖直的压力，对2D问题，JNT3 只有平移自由度已经足够了。



- 选择单元类型无旋转刚度的结点，尺寸数为 **2 D**，插值阶次为 **线性**. 选择 **单元长度为1.0**. 名字为 **Soil Mesh** 点击确定

墙需要厚梁单元：



- 选择单元类型厚梁，尺寸数为 **2 D**，插值阶次为 **线性**. 选择 **单元长度为1.0**. 名字为 **Thick Beam** 点击确定。

分配单元

挡土墙被首先划分，然后连接单元分配到墙和土的线之间。

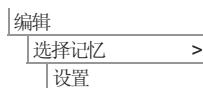
- 选择中间部分的3条代表墙的线，然后从目录下拖拉**Thick Beam** 到模型中分配属性。

- 选择左边的代表开挖处的线，同时选择代表墙的相邻的线，在 目录 中拖拉**Soil Mesh** 到模型中，在线网格设置对话框中，点通过指的局部坐标系选择**Excavated** 作为局部坐标系，确保选择从主自由度到从自由度划分网格，点击**确定**完成

分配保留土的属性:

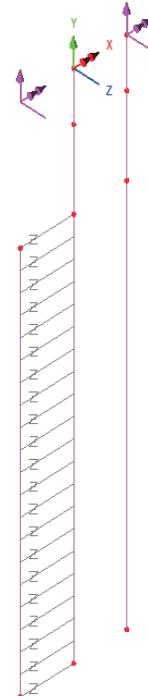
- 选择中间代表墙的线.

注. 将连接单元分配给多条线，需要用到选择记忆:



添加线到选择中.

- 选择右边代表保留土的线. 在 目录 中拖拉**Soil Mesh** 到模型中，在线网格设置对话框中，点通过指的局部坐标系选择**Retained** 作为局部坐标系，确保选择从主自由度到从自由度划分网格，点击**确定**完成



清理选择记忆.



注. 如果需要，连接单元坐标轴可以显示，通过编辑网格层属性（双击网格层名字） 选择显示单元坐标轴.

嵌入式挡土墙

几何属性

- 输入深度 **D = 0.5**, 宽度 **B=1.0**. 输入名字为**Wall**, 确保选择 **添加到本地库中** 点击确定按钮.
- 在线段几何对话框中选择**二维厚梁**，右边顶部选择**自定义截面**，选择**局部**和**wall**。输入名字为 **Wall 1m run**，点击确定。
- 选择中间代表墙的3条线，在**目录**中拖拉**Wall 1m run** 到模型上。

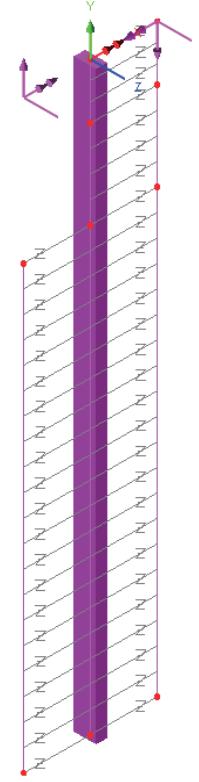
几何属性默认为可见.

- 在 **目录** 中重新排序层，使**属性**层在目录顶部，下面为**网格**层，再下面为**几何**层.

选择形状 开/关 按钮 来关闭几何显示

材料属性

- 选择材料 **Concrete EU** 从下拉菜单中，选择等级为 **EN1992-1-1 Table 3.1 fck=40MPa** 然后点击 **确定** 添加材料数据到 **目录**.
- 选择3条代表墙的线，拖拉 **Iso1 (EN1992-1-1 Table 3.1 fck=40MPa)** 从 **目录** 中 到选择的线上.
- 在结点材料对话框中 **三线性土压力** 然后选择 **下一步**. 需要3个土压力材料分配，一个用于松散的沙土，两个用于密实粘土（一个用于保留侧一个用于开挖侧）。所有的材料定义为**Two dimensional joint elements**，定义图形为 **Lines**.



创建疏松沙土材料，输入如下数据：

用来计算有效覆盖压力的数据	Zo	0.0
荷载过重（单位面积竖向荷载）	q	10.0
土的容重	γ	12.0
土壤和结构间的剪切抵抗角	δ	0.0

被动地压系数	Kp	2.75
内聚力引起的被动土压力系数	Kpc	0.0
内聚力	c'	0.0
静止土压力系数	Ko	0.65
内聚力引起的被动土压力系数	Ka	0.20
内聚力引起的激活土压力系数	Kac	0.0
kh 的计算中使用经验常数	A	1E3
kh 的计算中使用经验常数	B	250.0
kh 的计算中使用经验常数	κ	1.0
体宽	Weff	1.0

- 观察保留侧的局部坐标系，选择**主动荷载** 来定义在局部X轴的可动性（朝向墙）。与**重力方向一致(点朝下)** 来定义局部Y坐标的方向。
- 取消选定**考虑结构角度**,输入名字为**Loose sand retained**，点击**应用**。.

然后改变参数如下：

用来计算有效覆盖压力的数据	Zo	-6.5
荷载过重（单位面积竖向荷载）	q	88.0
土的容重	γ	17.0
土壤和结构间的剪切抵抗角	δ	0.0

被动地压系数	Kp	3.0
内聚力引起的被动土压力系数	Kpc	0.0
内聚力	c'	0.0
静止土压力系数	Ko	0.5
内聚力引起的被动土压力系数	Ka	0.33
内聚力引起的激活土压力系数	Kac	0.0
kh 的计算中使用经验常数	A	1E3
kh 的计算中使用经验常数	B	250.0
kh 的计算中使用经验常数	κ	1.0
体宽	Weff	1.0

- 输入名字为 **Dense Sand Retained** 点击应用。

最后，改变**Surcharge**值为0，观察开挖方的局部坐标系，选择**主动荷载**来定义局部X轴方向，与重力方向相反（点朝上）来定义局部y方向。不改变其他设置项，输入名字为**Dense Sand Excavated**，点击完成。



注. 定义土层时，如果不同的层有不同的土重，任何层的覆盖土压力都要手动计算，然后以**surcharge** 输入。如果所有层都有相同的重量，基准面都相同的情况（例如地表面），任何额外的荷载都要在下土层定义中考虑。在本例中，密实黏土在保留侧定义加载为**surcharge =88kN/m²**。它的计算为上部土的重力和施加的荷载 $q = 6.5 \times 12 + 10 = 88$

- 选择代表松散沙土的上部两条线，在墙的保留侧（不包括墙），在**材料**目录中拖拉**Loose Sand Retained** 分配给模型。
- 选择保留侧底部代表密实黏土的线，在**材料**目录中拖拉**Dense Sand Retained** 分配给模型。
- 选择开挖侧代表密实黏土的线，在**材料**目录中拖拉**Dense Sand Excavated** 分配给模型。



注. 土压力结点材料分配在**材料**目录中，右键菜单可以编辑定义和编辑属性。



注. 选择编辑定义或者双击属性名字显示原始定义的对话框，所有的原始输入都会显示也可进行编辑。



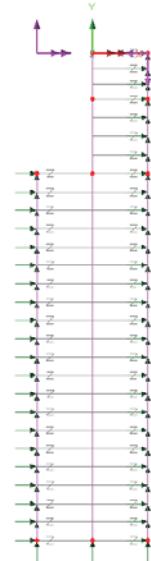
注. 选择**编辑属性...** 菜单显示结点类型和分段线性材料值来定义土压力。这些值可以被改变，但是会破坏原来的定义。

支撑

对挡土墙而言，假定存在一个支撑端。



- 选择一个**Y轴**固定的支承类型，输入名字为**Fixed in Y** 点击确定，创建属性。
- 选择墙底部的一个点，将**目录**下的**Fixed in Y**拖拉到模型中。



3线性的土压力材料产生位于节点单元的力，力的大小相等于节点的位置。这些力的抵制需要支撑节点单元的自由端点。



- 选择**X, Y 和 Z轴**都约束，输入名字为**Fixed**，点击确定。
- 选择代表开挖侧和保留侧的土的线，在**目录**下拖拉**Fixed**到模型中，默认分配对话框的选项。

设置分析

3线性土压力材料是一种非线性材料，因此需要非线性分析。

- 在分析 目录下,右键工况 1. 从出现的菜单中点击 控制 > 非线性和瞬时
- 在**非线性和瞬时**对话框中检查**非线性**选项被选择，点击确定返回。

保存模型



保存模型文件。



警告. 为了解除结点单元的定义，结点单元作用的模型与之有一段的距离。所以，它们的长度是非零的。在分析开始之前，代表土的点和线需要被设置为不可合并的在它们被移动到墙面上之前，在一些运用非线性单元求解时会产生不可信的结果。一般而言，节点单元都要求为零长度的，为了清晰，本例忽略合并，因为获取的结果并无太大差别。

建立零长度结点

为了正确的建立结点单元，需要零长度节点单元，在本例中可以如下操作：

- 选择墙两边代表土的线。
- 选择 几何 > 线> 使不合并
- 选择 几何 > 点> 使不合并 (因为使线不可合并并不能使点也不可合并。)
- 选择左边代表土的线，选择 几何 > 点> 使不合并，然后在X方向移动3米

嵌入式挡土墙

- 选择右边代表土的线，然后选择几何 > 点> 使不合并 然后在X方向移动线 -3米
- 保存模型.

运行分析

模型已被加载:



选择 **立刻求解**工具条中的按钮，点击确定运行求解.

一个LUSAS 数据文件会创建模型信息。LUSAS 求解器运用这个文件来进行求解分析.



注. 在分析中，不重合的节点（忽略掉重合步骤），线性梁单元在非线性求解问题中会产生警告，输出到窗口中。这些警告可以被忽略.

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口**结果**中.

而且下面的两个分析文件被生成:



- Retaining Wall~Analysis 1.out** 输出文件包括了模型数据、特性以及分析类型设定。
- Retaining Wall~Analysis 1.mys** 该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录**结果**中，允许用户进行各种后处理。

如果分析失败...

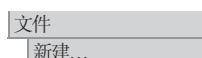
如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

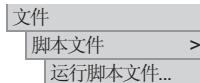


embedded_wall_modelling.vbs 执行例子的建模。



开始一个新的模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为**Embedded Wall**



- 为了重建模型，在目录 \<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件**embedded_wall_modelling.vbs**

重新运行分析，生成结果。

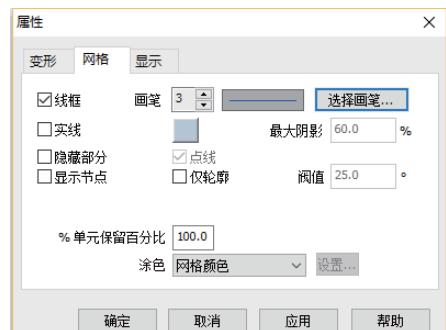
观察结果

分析的结果会出现在 目录中。

一个变形网格层会出现在 目录中。

- 双击**变形网格**层在 目录中，**网格的画笔颜色改为蓝色**
- 打开**图表**层 在 目录中。在图表属性对话框里面选择**力/力矩—2D厚梁**，分量为**Mz**
- 在 目录，选择**窗口概要**。

最大弯曲力矩为342kNm，在挡土墙中。



双击**图表**层 在 目录中。在图表属性对话框里面选择**力/力矩—2D厚梁**，分量为**fy**

挡土墙中的最大剪力为78kN。

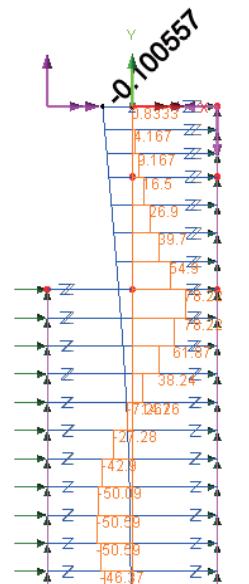
嵌入式挡土墙

- 打开数值层在 目录下，在数值属性对话框中结果项为位移，分量为 **DX**
- 在 **数值显示**，**显示选择项数值**，勾选 **变形** 选项，设置字体角 **45°**，点击字体选择 **16号字**，点击 **确定** 按钮，完成定义。
- 选择最顶部节点，显示最大位移，位移为 100mm.



保存文件。

- 在 关闭图表层，**数值层** 和 **变形网格层**.



工况2：添加支撑力

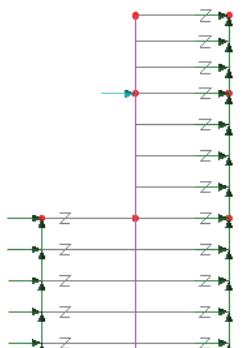
在本例中，事先计算的挡土墙变形被认为太大，墙的支撑从顶部到深度为 2.5 米处。支撑力以集中力的形式施加，逐步的计算支撑力来减少挠度为 30mm. 计算获取的支撑力可以设计为锚定系统。



- 选择 **集中荷载** 点击下一步
- 在 X 方向输入 **10**，输入名字为 **Prop Force** 点击 **确定**



- 点击 **确定** 创建新的工况，默认名字为 **工况2**
- 选择墙上的支撑点为 (0,-2.5). 在 拖拉荷载 **Prop Force** 到模型上
- 在荷载分配对话框中 **单一荷载**，选择 **工况 2** 保存选择设置激活工况 .
- 点击 **确定** 按钮
- 在分析目录 中，右击 **工况2**. 在弹出菜单中 **控制>非线性和瞬时**
- 选择 **非线性**，选择 **自动 增量**.
- 设置 **启动荷载系数** 为 **1.0**, 设置 **荷载系数最大改变值** 为 **1.0**，选择 **最大总荷载系数** 为 **10.0**
- 点击 **确定** 按钮完成定义.



 选择 立刻求解 点击 确定 开始分析.

设计挡土墙

- 在目录  中打开 图表, 数值 和 变形网格 层.
- 墙上部节点被选择 (数值项显示水平位移), 依次设置工况2中每个荷载增量 (荷载系数) 为激活状态, 来研究在墙顶部设置不同的支持力时的效果。

从结果来看, 当激活 增量6时, 顶部的水平位移为30mm。对应的荷载系数为5.0, 所以支持力大小为 $5 \times 10 = 50\text{kN}$.

- 右击 图表层 在  目录中.设置结果项为力/力矩—2D厚梁 , 分量为Mz

会发现墙中的力矩会明显的减小, 最大值为 78kNm



注. 本例展示了一个额外的支撑力添加到墙上.如果土的锚固装置来提供约束, 需要运用一种不同的建模方法.另外, 由于土的类型, 减小墙体变形的支撑力在显示中也许无法获取, 这可能需要一些迭代和反复求解来获取理想的结果.

合适的变形和设计支撑力展示了需要堆载的长度, 来保证墙体挠曲度在可以接受的范围内。

初步减小的预估计可能在墙力为负值的位置, 因而描绘了墙体的剪力图。

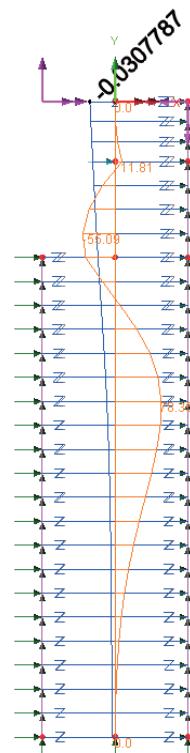
- 在图表对话框中, 选择结果项为力/力矩—2D厚梁 , 分量为Fy

为了检查墙下部5米内的剪力为负值, 可以移动.

 选择底部3个点, 在Y方向移动5. 点击确定.



注. 由于结果被加载和几何模型被修改同时发生, 则网格将被锁定, 且更新的节点网格布置不能被立即可视化。网格属性分配仍然被显示, 模型也可求解。但如果要看更新之后的网格属性分配结果, 在重新求解模型之前, 网格需要先解锁。



 保存模型文件, 并重新命名, 比如 “embedded_wall_reduced.mdl” .

嵌入式挡土墙



选择**立刻求解** 然后点击**确定**重新运行分析

- 在选中墙顶部的节点和数值层仍设置显示X位移的情况下，设置工况2的每一个荷载增量（荷载系数）激活来调查施加不同的支撑力的影响。

从此例子中可以看到30mm 顶部位移仍然在**增量 6**中，因此减少长度不会改变墙顶的位移。 墙中最大弯矩也是相似的不会改变，其值保持在**77kNm**。

进一步地减少嵌入的长度或许可以通过重复先前的步骤和保持适当的变形来实现。

此例完成。

有排水坝趾的梯形土坝

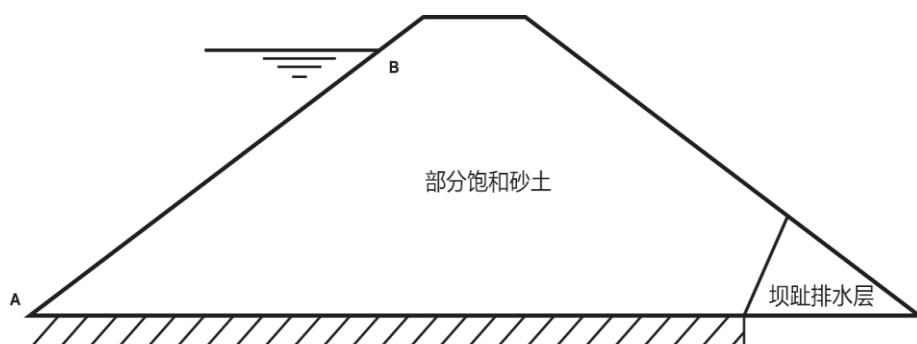
软件选项:	所有LUSAS Plus 产品
产品选项:	非线性, 动态, 温度, 水化热

描述

此例分析了梯形土坝的渗水，在下游坝趾处有颗粒状的过滤。流量无约束的，土坝建在不透水的基础上。.

在上游侧,水库水位为12米，沿着AB为等势线，最高水头为12米. 在下游侧的排水滤层是完全有效的。

模型的单位 N, m, kg, s, C .



目标

分析需要的输出为:

- 计算土坝的恒定渗流量.
- 孔隙水压力的等高线绘制.
-

关键词

孔隙压力, 两相材料, 固结, 地压步, 瞬时的, 渗流

有排水坝趾的梯形土坝

关联文件



earth_dam_modelling.vbs 执行例子模型

讨论

事先并不知道土坝所有的流程网络. 流动面, 或者顶部流线 (大气压力的地方), 只能通过手算方法获得近似值. 在土坝上部多数流线是抛物线形状的, 与上游坡和流出面刚好正切, 在不同的材料边界也是如此。土坝在下游坡度处几乎总是包含过滤排水层 (有很大的渗透率) 来保证完全渗流, 防止腐蚀下游表面。.

在分析中有两个基本假设:

- a) 在自由面连接的等势线上, 相连的两点有恒定的压力差
- b) 在从上游到下游流线的起始点处, 大多数流线垂直于土坝的上游坡度

建模

运行 **LUSAS Modeller**

如何运行LUSAS建模器的详细资料请查看例子手册介绍里的标题“运行LUSAS建模器”。



注.本例需要新建LUSAS模型, 如果是已经是从一个项目继续, 则点击文件>新建。会提示未保存数据然后显示新模型对话框。

创建新模型

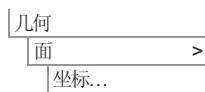
- 输入文件名 **Earth_dam**
- 默认工作文件夹
- 标题为 **有排水坝趾的梯形土坝**
- 选择单位为 **N, m, kg, s, C**
- 选择时间单位为 **天**
- 分析类型为**结构**.
- 模板为**无**

- 竖直轴为Y.
- 点击确定.



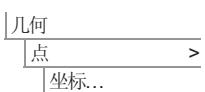
注. 经常保存模型，可以用撤销命令来修改错误直到上次保存的位置.

定义几何模型

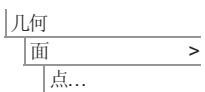


输入如下坐标来定义部分饱和砂土.

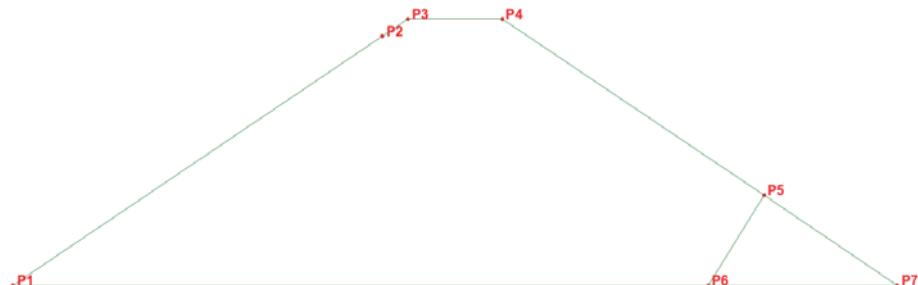
X	Y
0.0	0.0
17.8064	12.0
19.0345	12.8276
23.5862	12.8276
36.2038	4.34484
33.5172	0.0



输入坐标为 (42.6207, 0.0) 来定义下游坝趾点.



按住 P 键保证只选择点, 框选右下角的3个点(Points 7, 6 and 5) , 来创建渗流排放面.

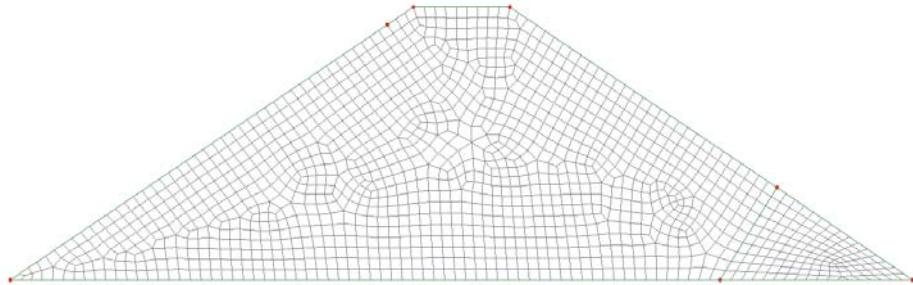


定义分配网格属性



- 单元类型 t 两相平面应变单元 , 单元形状为 四边形 , 阶次为 二阶 (QPN8P 单元).
- 不选择 自动划分, 选择 单元尺寸 输入 0.5
- 输入名字为 QPN8P 0.5m 点击确定
- 选择模型的两个面, 拖拉 QPN8P 0.5m 到所选的面上.

有排水坝趾的梯形土坝



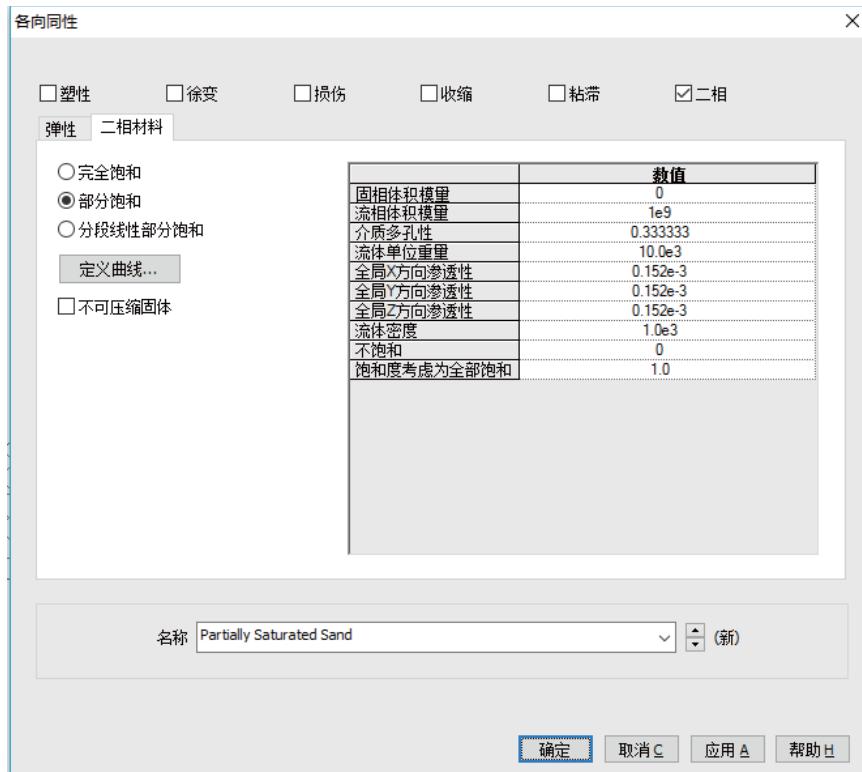
材料属性

属性
材料 >
各向同性...

需要定义两种不同的材料类型，一个是部分饱和砂土材料，另一个是滤层。在此例中，两种材料均为两相材料。

在分析土排水和不排水两种状态下时，需要定义两相材料来用于分析。

- 在 弹性 项中 杨氏模量为 **1.0E9**, 泊松比为 **0.2** 密度为 **2.0E3**.
- 勾选 两相 项，选择 两相 栏. 保证 部分饱和 被选中,流相体积模量为 **1.0e9**,介质多孔性为 **0.333333**, 流体单位重量为 **10.0e3** , 三个方向的全局渗透性为 **0.152e-3**, 流体密度为 **1.0e3** , 饱和度考虑为全部饱和 **1.0**.



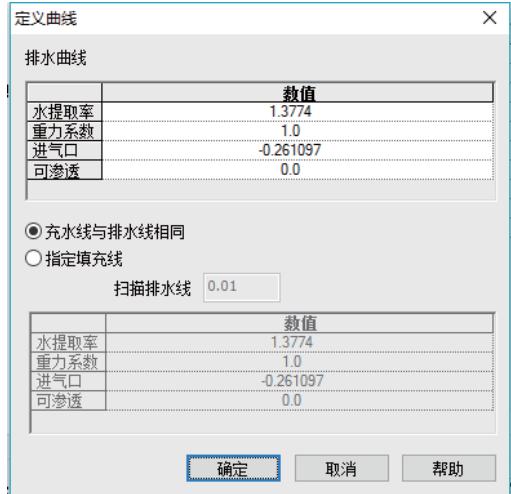
注. 通常固相体积模量比液相体积模量大，因而不形成部分土力学试验。如果设置固相体积模量为0，LUSAS 默认认为不可压缩。



注. 与时间有关的材料（渗透性）采用的模型时间单位（时间）。时间尺度单位只在定义分析属性时运用，例如非线性时间步。需要输入的单位显示在提示框中。

有排水坝趾的梯形土坝

- 点击 定义曲线 来定义新的有效压力饱和曲线.
- 水提取率为 **1.3774**, 重力系数为 **1.0** 进气口为 **-0.261097**.
- 点击确定 完成曲线定义.
- 输入名字为 **Partially Saturated Sand** , 点击 应用
- 为了定义颗粒渗水材料 filter material; 在两相项中, 改变渗透率为 **1.0** 在3个全局方向 (X, Y 和 Z).
- 改变名字为 **Filter** , 点击 确定
- 分配这两个材料属性到相应的面上.



工况

几何模型的建立优先于任何的处理和水库的填充. 一个分析步荷载会用于模型最初的分析, 最初的压力只包含自重, 无任何变形。第二个荷载步会用于分析施加到土坝的静水压力.

- 在 目录中右击 工况1 , 点击重命名. 输入名字 初始状态
- 增加第二个工况, 改变名字为 渗流 点击 确定.

支承

运用两个荷载步, 需要在每步中添加和移除约束.

在初始状态下（地压力）, 孔隙水可以自由流入土坝中, 来防止施工阶段孔隙压力的聚集.

- 所有其他自由度设置为 **自由**, 气孔压力设置为 **固定**. 输入支承的名字为 **Free Flow** 点击应用 定义恒定压力属性.
- 转换 X 和 Y 方向的自由度为**固定**. 输入名字为 **Fixed XY (Free Flow)** 点击确定 定义固定的支承.

当支承属性被定义后，需要分配它们到初始工况.

- 在  目录下右击 **初始状态** 然后选择 **激活**
- 选择所有面，在  目录下，拖拉支承属性 **Free Flow** 到模型中. 点击 **确定** 完成分配.
- 选择坝底部的两条线，然后分配 **Fixed XY (Free Flow)**， 点击 **确定**.

在渗流状态下，孔隙压力可以在结构中聚集，在下游坝趾排水过滤材料限制流量流量.



- 所有的自由度为 **自由** (包括孔隙压力). 输入名字为**Seepage Flow** 然后 点击 **应用** .
- 改变 X , Y 方向的自由度为**固定**输入名字为**Fixed XY (Seepage Flow)**.点击 **确定**.

非线性分析继承上一步分析的支承条件， 这些新的支承属性用于解除孔隙压力.

- 在  目录中 右击 **渗流** 然后设置**激活**
- 选择所有面，在  目录中拖拉支承 **Seepage Flow** 到模型中.
- 再分配支承的对话框中，选择 **从工况中** 选项，然后选择 **渗流** 工况. 点击确定.
- 选择左手边的底线 (不在过滤层中)，分配 **Fixed XY (Seepage Flow)** 支承属性，选择 **从工况中** 选项，然后选择 **渗流** 工况. 点击确定.

不需要给过滤层分配新的支承，在前一步分配的支承（结构固定，自由流动）会自动分配给它.

结构荷载

在分析中，结构的自重效应会被施加，而且可以直接施加到分析中.

- 在  目录中右击 **分析 1** 选择 **添加自重**

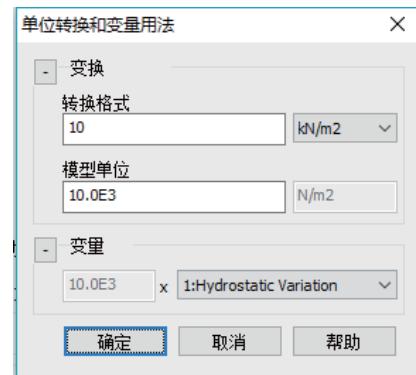
在本例中，假定土坝抵挡的水库不是直接的渗流或者排干，而是保持水头固定在12米。



- 指定值项选择 **位移**，点击 **下一步** 在 **气孔压力** 选择 **固定** 按钮，然后点击  在 **位移** 栏中.
- 在变量框中，从下拉菜单下选择 **新建....**

有排水坝趾的梯形土坝

- 选择 一般场变量，点击 下一步 然后输入 **12-y** 在定义框中.
- 点击 函数范围限制，选择最大x坐标， 输入**17.8065**
- 点击 确定，保证 整体坐标 被选择，输入名字 **Hydrostatic Variation**， 点击 完成.
- 转换变量，定义米为单位的静水压力，选择 **kN/m²** 在转换格式选项中. 输入值为**10**. 点击确定
- 输入名字为 **Hydrostatic Pressure** 点击完成
- 选择上游坡底线 (line 1) ， 在  目录下拖拉荷载属性**Hydrostatic Pressure** 到选择的线，确保荷载工况 **渗流** 被选择，点击 确定



非线性控制

地压步和两相固结材料已经确定为非线性分析

- 在  目录中右击 初始状态 选择控制中的 非线性 & 瞬态
一个  非线性和瞬态入口会添加在目录中. 双击入口会允许改变控制的任何属性
- 在非线性和瞬态对话框中，选择非线性 选项在左顶部， 增量为手动
- 选择 地压步 选项
- 改变 增量位移范数 为 0. 这将会导致收敛评估是基于（总）位移范数，点击确定完成



注. 大多数土工问题是地压问题，出现在未扰动的土和岩石与规定的边界条件和地压力平衡的地方，包括重量。地压步产生0变形，但是建立的初应力场会被运用到以后的静力或者耦合场的应力扩散分析中。

- 在  目录中右击 渗流 选择 非线性 & 瞬态 从控制菜单。
- 在非线性和瞬态对话框中，选择 非线性 选项在左顶部， 增量为手动

- 选择 **时域**，然后选择 **固结**. 输入 **0.01**, 总响应时间为 **30**，最大时间步或增量数为 **30**. 注意分析时间单位是天，在最初创建模型时设定的单位.
- 选择 **自动时间步长**, 点击 **高级**，时间步长增量约束系数为 **5.0**, 最大时间步**5.0**.因为固结/渗流作用以指数形式衰减，这允许时间间隔相应增长，点击**确定完成**.
- 确保求解策略设置为 **等同于前面的工况**
- 确保所有的 **非线性 & 瞬态** 设置正确，选择 **确定**.

运行分析

 点击立刻求解，确保 **Analysis 1** 被选择点击 **确定** .

一个LUSAS 数据文件会创建模型信息。LUSAS 求解器运用这个文件来进行求解分析.

如果分析成功...

LUSAS结果文件将被添加到树形目录  中.

附带有文件会在工作文件夹中产生.



- Earth_dam.dat** 数据文件包含了模型的信息和分配属性。
- Earth_dam.out** 输出文件包括了模型数据、分配特性以及选择分析统计的详细资料.
- Earth_dam.mys** 这个该结果文件会在计算完成后自动加载到树形目录  中，允许用户进行各种后处理.

如果分析失败...

如果分析失败，除关联的错误种类信息可以写到输出文件外还写到文本输出窗口。在保存模型和重新运行分析之前应该在LUSAS建模器中纠正所有列在文本输出窗口的错误。

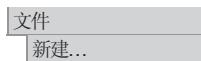
重建模型

如果您不可能纠正错误，提供的报告文件将帮助您重新创建模型和成功的运行分析。

有排水坝趾的梯形土坝



□ **earth_dam_modelling.vbs** 执行例子的建模。



□ 开始一个新的模型文件。如果现有的模型已经打开，建模器在创建新模型文件前会提示是否保存当前模型文件的信息对话框。

- 输入文件名为**earth_dam**
- 为了重建模型，在目录 \<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller 中选择文件**earth_dam_modelling.vbs**



重新运行分析，生成结果。

查看结果

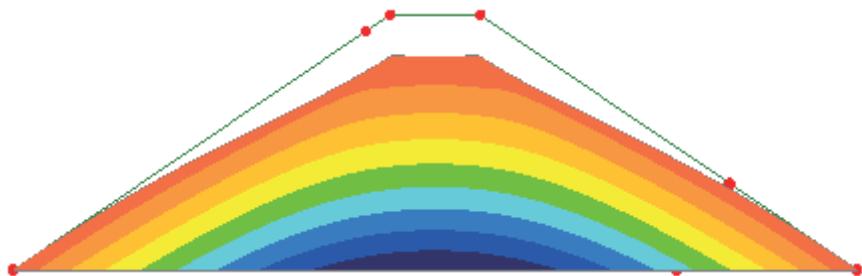
分析结果的每个时间步显示在 目录中。

观察初始应力分布

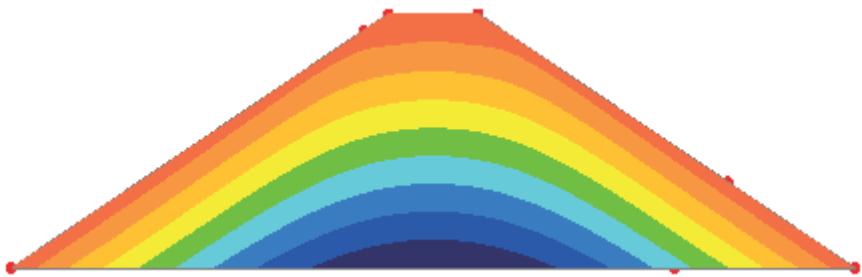
两个时间步发生在**初始状态**；首先是一个增量，然后是地压步**Geostatic step**。

- 在 目录下右击 **初始状态** 结果-设置 **Increment 1** 为激活。
- 在 目录下，关闭 **网格** 和 **属性层**。
- 在 界面下，点击**变形**按钮，选择 **指定系数**设为 **2.0e3** 点击 **确定**。
- 在不选择任何情况的条件下，在窗口空白处右键点击，选择**云图**选项，将云图添加到 目录下。
- 在对话框中选择结果项为**应力 - 平面应变** 选择分量为 **SY**，然后点击 **确定**。

Increment 1的结果显示当期望的结构建成之后重力对它的影响结果。这用于获取原来应力，然后用于地压步分析。



- 在 树形目录下右击Initial Condition结果下的 **Geostatic Step** 然后 **激活**.

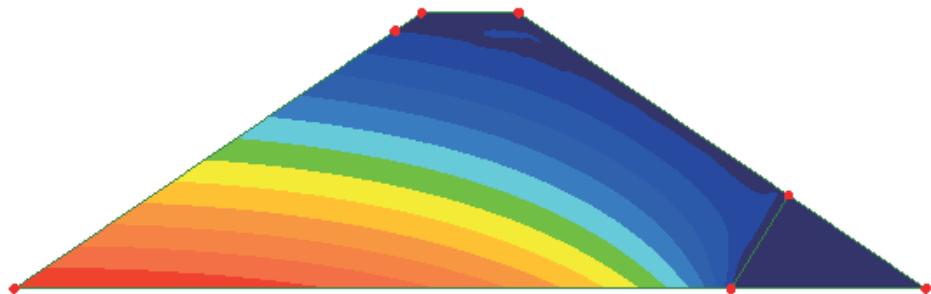


在地压步 **Geostatic Step**, 变形被设为0 (模拟刚竣工的模型) , 而且原位压力已经获取了

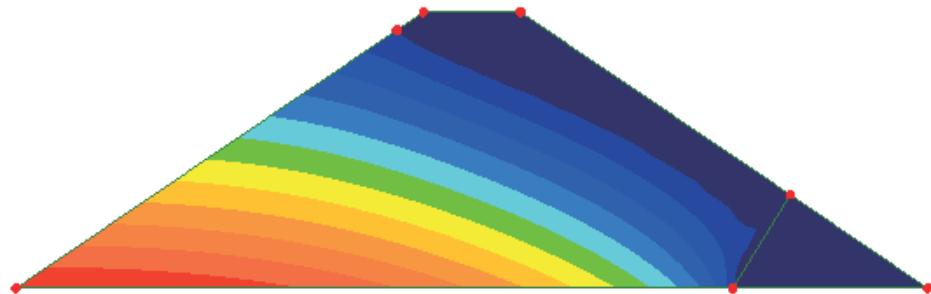
观察渗透线的发展

- 在 目录中右击 **渗流**结果下的**Time Step 1**,然后 **激活**.
- 在 目录下关闭 **变形网格** 层.
- 双击 **云图层**在 目录下. 在对话框中, 设置结果为 **位移** 分量为 **PRES**.
- 选择 **云图显示** 然后选择为 **变形**.
- 选择 **云图范围** , 然后设置 **自动** 云图范围间隔为**10e3**. 输入最大值为**120e3** (12米高) 极小值为 **0**. 点击 **确定**.

有排水坝趾的梯形土坝



- 依次通过激活每个时间步（在 目录下右击时间步，然后设置 **激活**），逐渐发展的稳定渗流可以被看见。在开始的3个时间步内（大约7.5个小时），可以观察到主固结，然而，结果的改变非常小。
- 在 树形目录下右击 渗流结果设置下的 **Time Step 10**，然后 **激活**.



从这个基本的抛物线，顶部流动曲线（0压力）刚好沿着上流边界，然后向下到达排水坝趾

大坝排出量

为了计算在渗流层的渗透水率（通过坝体的水量比率），过滤层的流量反力会被用到（因为水只从这个位置渗透）

- 选择排水坝趾的底部的线，然后点击 来定义一个新的组。输入名字为 **Filter** 然后点击确定来创建此新组。
- 确保在 目录下，最后时间步增量(**Time Step 10 Time = 30.0000**)被选择和激活：
- 选择 **激活的**.
- 选择结果项为 **反力**，结果类型为 **分量**.
- 点击 **范围...** 按钮 选择新创建的组 **Filter**.

工具
打印结果向导...

- 点击 完成 来观察列表结果值.

LUSAS 视图: Reaction Components in Global Axes ...

	节点	FX	FY	VFlo	RSLT
1	节点	FX	FY	VFlo	RSLT
2	135	-6.01233E3	17.166E3	N/A	18.1884E3
3	136	-11.1695E3	33.7625E3	N/A	35.5622E3
4	137	-5.35537E3	16.5152E3	125.022	17.3618E3
5	138	-10.0486E3	32.2052E3	N/A	33.7365E3
6	139	-4.82496E3	15.7607E3	42.3815	16.4828E3
7	140	-9.26649E3	30.79E3	N/A	32.1542E3
8	141	-4.46435E3	15.045E3	15.8784	15.6934E3
9	142	-8.61125E3	29.3719E3	N/A	30.6083E3
10	143	-4.15867E3	14.3347E3	5.77938	14.9258E3
11	144	-8.0397E3	27.944E3	N/A	29.0776E3
12	145	-3.88883E3	13.6144E3	2.33988	14.1589E3
13	146	-7.52903E3	26.4823E3	N/A	27.5317E3
14	147	-3.64544E3	12.871E3	1.05219	13.3773E3
15	148	-7.06183E3	24.9613E3	N/A	25.941E3
16	149	-3.41982E3	12.092E3	0.514106	12.5663E3
17	150	-6.62131E3	23.3587E3	N/A	24.2791E3
18	151	-3.20349E3	11.2674E3	0.26854	11.714E3
19	152	-6.19059E3	21.6578E3	N/A	22.5252E3
20	153	-2.98804E3	10.3904E3	0.14719	10.8115E3
21	154	-5.75343E3	19.8484E3	N/A	20.6655E3
22	155	-2.76559E3	9.45762E3	0.082757	9.85369E3
23	156	-5.29501E3	17.9272E3	N/A	18.6928E3
24	157	-2.5292E3	8.46883E3	0.0465633	8.83844E3
25	158	-4.80276E3	15.896E3	N/A	16.6057E3
26					

模型信息 / 12 渗流, Time Step 10 Time = 30.0000

VFlo 的值是选择时间步内的流量体积。

计算

考虑30天获取的稳定渗流，平均流率可以被计算，通过最后一步和倒数第二步持续时间的总的流量。

- 保存电子表格，右击结果向导输出的表格，然后点击保存为Excel。
- 在保存的电子表数据中，总计 **VFlo** 列来获取时间步的总流量 (193m^3)。
- 在 **目录** 中确认最后一步和倒数第二步的时间(4.2 days)
- 用最终的间距分隔总流量，来计算坝中的平均流率 ($45.9\text{m}^3/\text{day/m}$)

完成此例。

有排水坝趾的梯形土坝

混凝土坝的施工阶段分析

软件产品:	任何LUSAS Plus版本
产品选项:	非线性, 动力, 温度, 水化热

描述

一个30m高的混凝土坝，厚度沿着高度变化，在基础部分厚度为10m，在顶部厚度为3.1735m，分三个阶段施工，每个阶段10m高。整个分析总的时间为30天，每个阶段10天。

通过动画，显示了在施工过程中温度和应力的变化。

例子对大坝的几何特征进行了简化，主要侧重在混凝土水化热荷载的定义以及施工阶段的模拟。

使用的单位为 N, m, kg, s, C

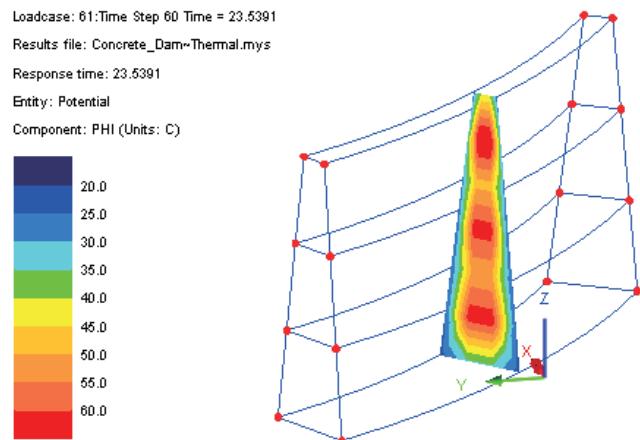
目标

分析需要的输出包括：

- 大坝施工过程中的温度时程
- 大坝中最大主应力(S1)的分布时程

关键字

生, 死, 施工阶段, 激活, 钝化, 水化热, 半耦合分析, 混凝土



相关文件



- concrete_dam_geometric_modelling.vbs** 创建例子的几何模型。
- concrete_dam_modelling.vbs** 创建可用于求解的完整例子模型。

讨论

混凝土是一种比较普遍而又独特的结构材料，它与所处的环境相互作用，不可避免地产生物理和化学量的变化。混凝土表现出某些特性，例如龄期、徐变和收缩，这些可以统称为时间依存变形；具体见这个手册的其他例子。如果你对龄期和徐变感兴趣，可以参见混凝土塔的例子。

水合作用是一个发热的化学反应，能够产生大量的热量。这导致热应力的产生，可能潜在地引起混凝土的开裂。通过一个半耦合分析，来研究由于混凝土水合作用生成的热量和引起的热应力的关系。

建模

运行**LUSAS**建模器

怎样运行LUSAS建模器的详细信息，见例子手册介绍中的标题**运行LUSAS建模器**。



注. 这个例子假设已经建立了一个新的**LUSAS**建模器文件。如果是从一个已经存在的模型文件中开始这个例子，请先选择菜单**文件>新建**创建一个新的模型文件。建模器将会提示你保存未保存的数据，并显示新的模型对话框。

创建新的模型

- 输入文件名为 **混凝土坝**
- 使用**默认**的工作文件夹
- 输入标题为 **混凝土坝模拟水化热**
- 选择时间单位为**天**，选择单位为 **N,m/kg,s,C**
- 确保用户界面选择 **耦合**
- 选择启动模板为 **无**
- 选择竖轴为 **Z**.
- 点击**确定**按钮

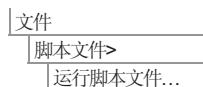
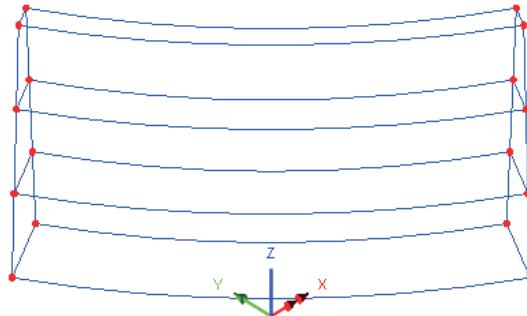


注. 在例子的建模过程中要注意保存模型。使用撤销按钮，可以改正自上次保存以后的任何错误。

定义几何

大坝底部厚为10m，沿着它的中心线长度为54.97m，对的角度为30度。大坝的厚度沿着高度以非线性的方式变化

因为本例不侧重于大坝几何特征的建立，因此提供一个脚本文件，将自动地创建模型。



- 在目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeler 中选择脚本文件 **concrete_dam_geometric_modelling.vbs**，点击确定。

 选择等角视图，因为已经定义的几何特征给出的是大坝的正面视图。三个体代表三个施工阶段。

定义组

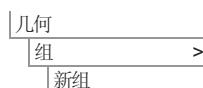
在LUSAS中利用组工具进行施工阶段分析，是非常有用的。这可以根据施工阶段建模的情况，单独的显示模型的各个部分，而且可以简化结果的显示。

- 选择最下面的体，代表施工阶段1中的混凝土。



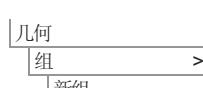
 输入组名为**阶段1**，点击确定完成定义组。

- 保证前一个体仍然被选择，按住Shift键，添加代表施工阶段2的中间的体到选择中。



 输入组名为**阶段2**，点击确定完成定义组。

- 保证前两个体仍然被选择，按住Shift键，添加代表施工阶段3的最上面的体到选择中。



 输入组名为**阶段3**，点击确定完成定义组。

混凝土坝的施工阶段分析

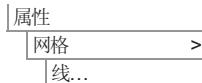
定义和设置网格属性

为了确保良好的网格属性，线网格将被设置，在大坝的厚度方向定义三个单元的网格，在宽度方向定义八个单元的网格。在竖向，定义每个体的线将采用两个单元。为了生成需要的网格属性，默认网格划分和单独的线网格划分将被使用。



- 在模型属性对话框中，选择**网格**项。改变默认线划分为**3**，点击**确定**。

这将指定线段的默认网格划分数，除非线网格属性被单独的设置。

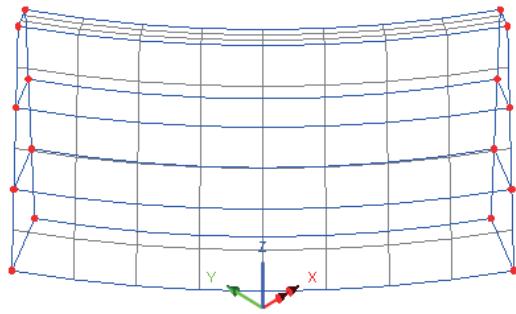


- 在线网格对话框中，确保结构单元类型设置为**无**。设置分段数量为**2**，属性名为**段数=2**，点击**应用**创建属性。
- 改变分段数量为**8**，改变属性名为**段数=8**，点击**确定**。



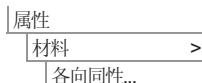
提示. 为了设置网格划分，可以单独的选择线段，也可以按住**Alt+L**键，用鼠标框选。此时，在鼠标选中的框内的线段都将被选中。

- 选择定义大坝竖向四个边界的十二条线，从树形目录中选中线网格属性**段数=2**，拖放到选择特征上。
- 从模型中选中八条水平的曲线，从树形目录中选中线网格属性**段数=8**，拖放到选择特征上。
- 在结构分析中，大坝将采用**应力，六面体，线性单元**(HX8M 单元)进行建模。这些单元在热场分析中，将自动地与**场，六面体，线性单元**(HF8 单元)耦合。确保**规则网格**被使用，网格间距将由被设置的线网格属性控制。输入数据名为**耦合实体单元**，点击**确定**。
- 选择模型中的所有体(或者使用**Ctrl + A**键选择所有特征)，从树形目录中选中属性**耦合实体单元**，拖放到选择的特征上。



材料属性

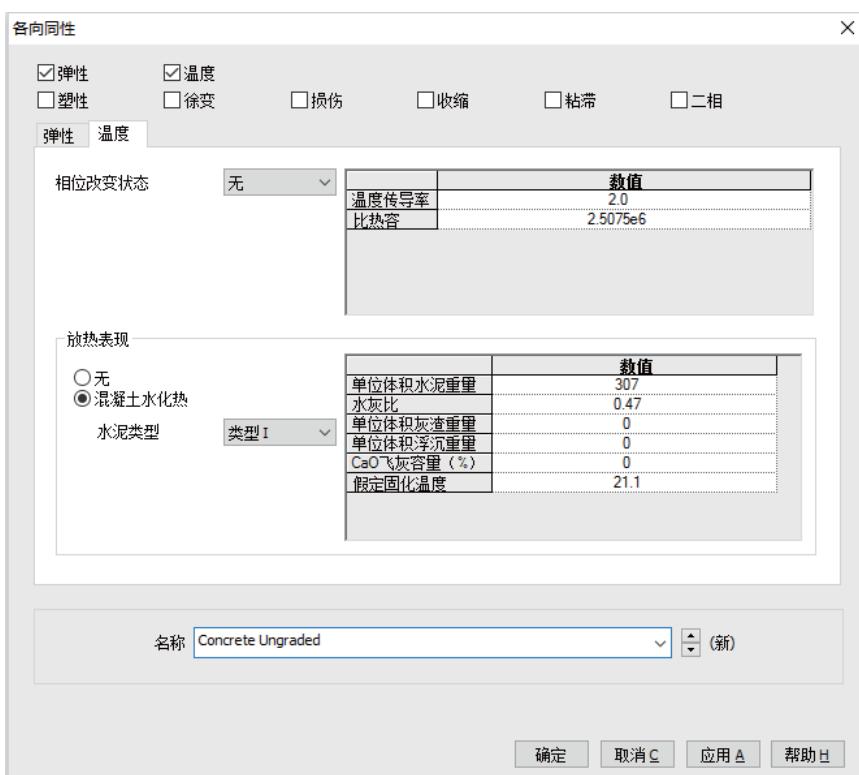
- 输入杨氏模量**30e9**，泊松比**0.2**，质量密度**2.4e3**。勾选**热膨胀系数**选项，输入温度膨胀系数**10e-6**



- 选择温度选项卡，保留相位改变为无，输入温度传导率**2.0** (J/m²·s·°C)，比热系数为**2.5075e6**(J/m³·°C)。

现在定义混凝土水化热荷载

- 放热曲线勾选**混凝土水化热**，水泥类型为**类型I**
- 单位水泥重量填写**307**，水灰比填写**0.47**，单位体积矿渣重量**0**，单位体积飞尘重量**0**，飞尘中的CaO含量**0**，假设硫化温度**21.1**。
- 输入属性名为**Concrete Ungraded**点击**确定**:



注：比热系数为比热容乘以密度

混凝土坝的施工阶段分析



注. 当计算由于混凝土水合作用产生的热量时，使用小时或天作为时间步长或时间的单位是方便的。这是因为求解运算法则，独立于定义模型的基本单位秒和牛。



注. 混凝土水化热荷载是内部热交换。通过输入的参数，LUSAS根据Schindler和Follard的公式自动计算出数值和比率。参考[S18]LUSAS理论手册

分配材料属性

- 选择模型中的三个体，从树形目录中选中**Concrete Ungraded**至绘图窗口。



注. 在耦合分析中，带有弹性和温度属性的材料定义通常要分配到结构分析

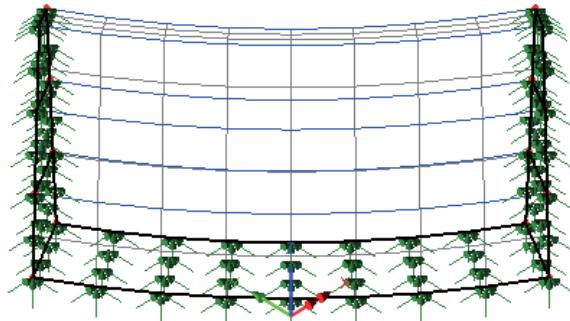
结构支承

大坝的底部采用完全固定支承，沿着X，Y和Z轴的所有平移自由度都被设置为固定，点击**确定**

- 选择定义底部和侧面的面，从树形目录中选中属性**固定**，拖放到选择特征上，确保所有工况选项被选择，点击**确定**。



提示. 按住 **Shift + S** 键，可以直接框选需要的面。



温度支承

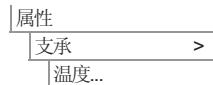
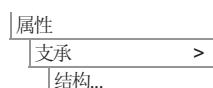
在此例中，需要定义一个温度支承。

- 确保温度支承被设置为**自由**，输入属性名为**自由**，点击**确定**。

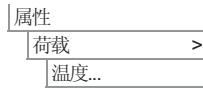
先不要设置这个支承到模型中。它是用在温度工况的激活和钝化阶段，使限制在混凝土浇铸温度的单元释放。

温度荷载

几个温度荷载需要被定义。首先定义空气和地面的环境温度荷载，然后定义初始混凝土浇铸温度。



空气温度



- 选择**环境温度**, 点击**下一步**。
- 输入环境温度数值为**21.1 (°C)**, 对流传热系数为**8.333 (J/m²·s·°C)**。输入属性名为**空气温度**, 点击**应用**。

地面温度

- 在对话框的第一项, 保持环境温度的值为**21.1 (°C)**, 改变对流传热系数为**2.777 (J/m²·s·°C)**。属性名改为**地面温度**, 点击**完成**。

初始混凝土温度

定义混凝土的初始温度:



- 选择**指定温度**项, 点击**下一步**。
- 输入温度值为**21.1 (°C)**, 确保**总数**项被选择。输入属性名为**初始混凝土温度**, 点击**完成**。

模拟施工阶段

为了正确的模拟大坝的施工阶段, 模型中的体(即单元)只有在已经施工后, 才能包括在分析中。同样地, 荷载属性也只在分析的某个部分才需要被施加, 反映出正在考虑的施工阶段。通常, 模型属性使用工况进行设置和修改, 而荷载属性则使用荷载曲线, 设置到选择的模型特征上。

创建激活和钝化数据项

施工阶段的模拟需要单元的激活和钝化功能, 这在LUSAS中通过使用生死工具实现。



- 选择**激活**选项, 点击**下一步**
- 输入属性名为**激活**, 点击**应用**。然后点击**返回**, 重新使用该对话框定义钝化属性。
- 选择**钝化**选项, 点击**下一步**
- 输入属性名为**钝化**, 保持重新分布百分比为**100%**, 选择**完成**。

当建立施工阶段模型时, 查看当前工况中实际被激活的单元, 这对建模是很有帮助的。

- 在树形目录 中, 双击**网格**项, 选择**仅显示激活**选项, 点击**确定**。

定义工况属性

- 在树形目录  中，可以看到两个工况属性——结构和温度。当在例子的开始部分，选择耦合用户界面选项时，这两个工况就被自动创建了，同时  耦合分析选项也被生成。对每个需要模拟的施工阶段，也应该创建相应的温度和结构工况。

定义结构初始状态工况

为使模型容易操作，默认名称将被修改。

- 在  树形目录中右键  分析 1，重命名为结构
- 在  树形目录中右键  分析 1（温度），重命名为温度
- 右键点击结构工况1，重命名为结构初始状态
- 右键结构初始状态，从控制菜单中选择非线性和瞬态选项。
- 在非线性和瞬态对话框中，选择非线性项，保留增量类型为手动。
- 选择时域选项，从下拉菜单中选择粘滞时间域。输入初始时间步长为 **1e-6**，总的响应时间保持为默认值，设置最大步数和增量为 **1**
- 点击确定，返回建模器窗口。



注：初始时间的数值很小，可以最小化施工过程中的固化影响。在这个例子中，默认的总响应时间并不重要，因为分析过程仅仅一个时间步。这个工况在第一个小的时间步长后就完成了。

对施工阶段1定义一个结构工况

分析
工况

- 输入工况名为 **结构阶段1**，点击确定
- 右键 **结构阶段1**，从控制菜单中选择非线性和瞬态选项。
- 在非线性和瞬态对话框中，选择非线性选项，保留增量类型为手动
- 选择时域选项，从下拉菜单中选择粘滞时域。输入初始时间步为 **0.05**，总响应时间为 **10**，最大时间步数和增量数为 **100**
- 选择自动时间步长选项，点击高级按钮。
- 在高级时间步长参数对话框中，设置时间步长增量约束系数为 **1.5**，最小时长步长为 **0.05**，最大时间步长为 **0.5**。这将允许时间步长从初始值0.05增加到最大值0.5，从而减少需要的增量数。

- 点击**确定**关闭高级时间步长参数对话框，返回非线性和瞬态对话框。在该对话框中，点击**耦合**按钮，改变**耦合数据读入的间隔**和**耦合数据写出的间隔**为**0.05**，点击**确定**。再次点击**确定**，返回建模器窗口。

为施工阶段**2**定义一个结构工况

在树形目录中拖放工况，可以复制一个相同的工况，这可以不用对每个工况再次输入相似的信息。然后，对新复制的工况中需要改变的数值进行修改。

- 点击工况**结构阶段1**，按 复制按钮，在 粘贴按钮后。这将创建一个新的工况，重新命名新的工况为**结构阶段2**。
- 双击**结构阶段2的非线性和瞬态** 选项，设置总响应时间为**20**

为施工阶段**3**定义一个结构工况

- 按照上面的步骤，复制一个新的工况**结构阶段3**，设置总响应时间为**30**。

定义一个温度初始状态工况

- 右键温度工况2，重命名为**温度初始状态**
- 右键**温度初始状态**，从控制菜单中选择**非线性和瞬态**选项。
- 在非线性和瞬态对话框中，选择**非线性**选项，保留增量类型为**手动**
- 选择**时域**选项，从时域下拉菜单中选择**温度**。输入初始时间步长为**1e-6**，总响应时间采用默认值，设置最大时间步数和增量为**1**
- 在求解策略部分，设置最大迭代数为**15**
- 点击**确定**，返回建模器对话框。



注：初始时间的数值很小，可以最小化施工过程中的固化影响。在这个例子中，默认的总响应时间并不重要，因为分析过程仅仅一个时间步。这个工况在第一个小的时间步长后就完成了。

为施工阶段**1**定义一个温度工况

 分析
 工况...

- 选择分析为**温度**
- 输入工况名为**温度阶段1**
- 右键**温度阶段1**，从控制菜单中选择**非线性和瞬态**选项。
- 在非线性和瞬态对话框中，选择**非线性**选项，保留增量类型为**手动**

混凝土坝的施工阶段分析

- 选择**时域**选项，注意下拉菜单中只有**温度**选项。输入初始时间步为**0.05**，总响应时间为**10**，设置最大时间步数或增量为**100**
- 选择**自动时间步长**选项，点击**高级**按钮
- 在高级时间步长参数对话框中，设置时间步长增量约束系数为**1.5**，最小时间步长为**0.05**，最大时间步长为**0.5**
- 点击**确定**，关闭高级时间步长参数对话框，返回非线性和瞬态对话框。在对话框中，点击**耦合**按钮，改变**耦合数据读入间隔**和**耦合数据写出间隔**为**0.05**，点击**确定**。再次点击**确定**，返回建模器窗口。

现在复制一个新的工况：

为施工阶段**2**定义一个温度工况

- 点击工况**温度阶段1**，按 复制按钮，在 粘贴按钮后。这将创建一个新的工况，重新命名新的工况为**温度阶段2**。
- 双击**温度阶段2的非线性和瞬态**选项，设置总响应时间为**20**

为施工阶段**3**定义一个温度工况

- 按照上面的步骤，复制一个新的工况**温度阶段3**，设置总响应时间为**30**

现在，所有的工况已经被定义完成。随后，单元激活和模型属性将被设置到这些工况上。

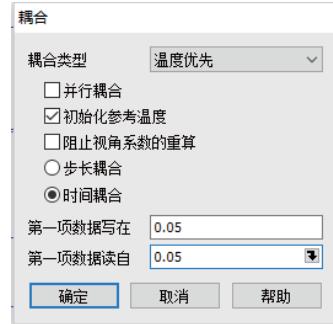


注. 在每个工况中的总响应时间，代表了该工况在分析中结束的时间，以及下一个工况开始的时间。

设置耦合分析选项

在这个分析中，温度结果影响结构特性（因为温度会引起温度应力），但是结构结果并不影响温度特性。因此，一个半耦合分析被选择，相应的耦合选项需要被设置。

- 在树形目录中，双击耦合分析选项。从下拉菜单中设置耦合类型为温度优先。
- 选择初始化参考温度选项。
- 确保时间耦合选项被选择。
- 设置第一项数据写为0.05，第一项数据读为0.05(即每个步长)。
- 点击确定。



荷载曲线

荷载曲线用于在非线性、瞬态和傅立叶分析中，描述荷载的变化。在瞬态分析中，例如这个例子，在某些面上的环境温度荷载将随时间改变。随着施工过程的进行，一些开始是外部表面的面（能够散发热量到外部环境中），变成为内部面，仅能够传递热量到结构的其它部分。

定义荷载曲线

- 在 温度分析 上右键，选择 新建和荷载曲线，打开荷载曲线对话框。

定义混凝土浇筑荷载曲线：

- 在对话框的自定义部分，分别输入时间为0，系数为1，按 Tab 键创建新的一排。
- 然后输入时间为30，系数为1。
- 激活时间(0.0)和比例系数(1.0)保持默认的值。
- 输入荷载曲线名为混凝土浇筑，点击应用。

混凝土坝的施工阶段分析



- 重复上面的操作四次，增加四个荷载曲线，分别命名为**外表面阶段1、外表面阶段2、外表面阶段3、底部和侧面**、按照下面的表格分别在自定义对话框中输入相应的值。

时间	系数
0	1
9.999	1

表1. 外表面阶段1

时间	系数
10	1
19.999	1

表2. 外表面阶段2

时间	系数
20	1
30	1

表3. 外表面阶段3

时间	系数
0	1
30	1

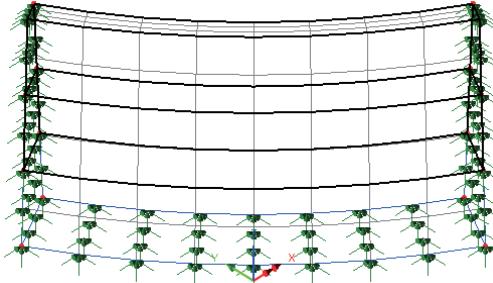
表4. 底部和侧面

设置激活和钝化属性

施工阶段 1

在第一个施工阶段，没用的单元必须被钝化。

- 在图形窗口中，选择大坝上面的两个体。



结构激活/钝化

- 从树形目录中，拖放**钝化**属性到选择特征上，确保设置到工况**结构初始状态**，点击确定。

因为仅显示激活网格选项已经设置，绘图窗口的网格只显示最下面的体。

温度激活/钝化

- 保持上面的两个体仍被选择，从树形目录中设置**钝化**属性到选择特征上，确保设置给工况**温度初始状态**

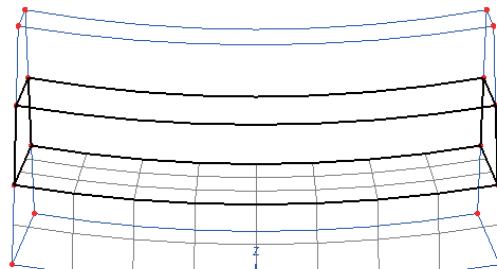
校验自重和激活设置

- 此例中，如果你需要校验荷载的设置，例如自重，或者检验某些特征在分析中是否被激活，选择该特征，右键选择属性，选择激活单元项。注意，灰色显示的工况是当前的工况，可能不是该属性实际被设置的工况。

施工阶段 2

现在，激活在第二个施工阶段中需要激活的单元。

- 在图形窗口中，仅选择大坝的第二个阶段(即中间的体)。



结构激活/钝化

- 从树形目录中，设置**激活**属性，确保它被设置到工况**结构阶段2**中，点击确定

温度激活/钝化

- 保持中间的体仍被选择，从树形目录中设置**激活**属性到选择特征上，确保设置给工况**温度阶段2**

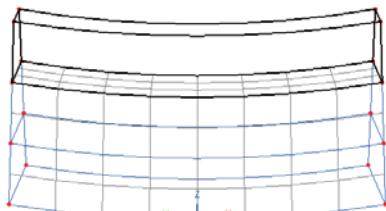
施工阶段 3

第三个施工阶段中的单元需要被激活

- 在图形窗口中，仅选择最上面的体。

结构激活/钝化

- 从树形目录中，设置**激活**属性，确保它被设置到工况**结构阶段3**中，点击**确定**



温度激活/钝化

- 保持最上面的体仍被选择，从树形目录中设置**激活**属性到选择特征上，确保设置给工况**温度阶段3**

添加自重

在树形目录下右键 **结构分析**，选择 **添加自重**添加自重到所有的结构分析上



注. 带有自重的工况可以清楚的通过 自重图标知道。

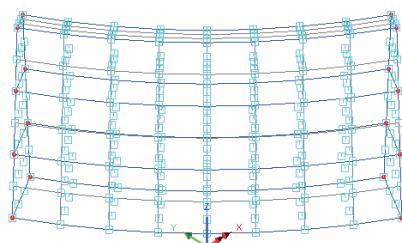
设置温度荷载(荷载曲线)

定义荷载曲线来模拟温度荷载，并设置到模型相应的特征上。

设置初始混凝土温度

初始混凝土温度属性将被设置到模型的所有阶段上。

- 保持三个体仍然被选择，从树形目录中设置温度荷载属性**初始混凝土温度**，确保它被设置到下拉菜单中荷载曲线**混凝土浇铸**上，点击**确定**。



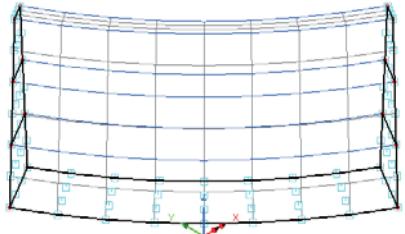
设置地面温度

地面温度荷载仅施加到选择的面上。面可以逐个的选择，或者通过另外一种方法，

因为这些面已经被设置了同一个支承。首先，必须激活结构工况，允许所设置的结构属性能够被选择。

- 在树形目录中，右键**结构初始状态**工况，选择**激活**

- 在树形目录中，右键支承属性固定，选择选择设置项
- 仅有底部和旁边的面被选择，从树形目录中设置温度荷载属性**地面温度**，确保它被设置到下拉菜单中荷载曲线**底部和侧面上**，点击**确定**。



设置空气温度和温度支承

与空气接触的面随着施工的进行而改变。为了确保正确的面被选择，将使用预先定义的组。温度支承也需要在每个施工阶段被设置到模型上，来接触在指定温度下被限制的模型节点。

施工阶段 1

- 在树形目录中，右键组名**阶段 1**，选择仅设此项可见选项
- 点击绘图区域，使用快捷键。
- 按住Shift + S键，选择形成阶段1的混凝土的前面、背面和顶面
- 从树形目录中设置温度荷载属性**空气温度**，确保它被设置到下拉菜单中荷载曲线**外表面阶段1**上，点击**确定**。
- 选择该体，从树形目录中设置温度支承属性**自由**，确保它被设置到体上，以及从工况下拉菜单中选择**温度阶段1**，点击**确定**。

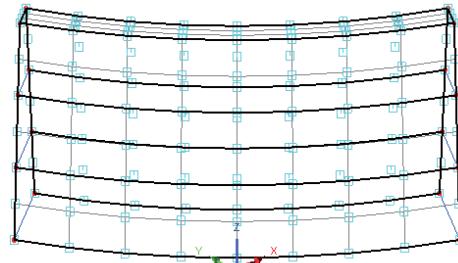


施工阶段 2

- 在树形目录中，右键组名**阶段 2**，选择仅设此项可见
- 点击绘图区域，使用快捷键。
- 按住Shift + S键，选择形成阶段2的混凝土的前面、背面和顶面（共5个面）
- 从树形目录中设置温度荷载属性**空气温度**，确保它被设置到下拉菜单中荷载曲线**外表面阶段2**上，点击**确定**。
- 选择这两个体，从树形目录中设置温度支承属性**自由**，确保它被设置到体上，以及从工况下拉菜单中选择**温度阶段2**，点击**确定**。

施工阶段 3

- 在树形目录^⑤中，右键组名阶段 3，选择仅设此项可见选项
- 点击绘图区域，使用快捷键
- 按住Shift + S键，选择形成阶段3的混凝土的前面、背面和顶面(共7个面)
- 从树形目录^⑥中设置温度荷载属性**空气温度**，确保它被设置到下拉菜单中荷载曲线**外表面阶段3**上，点击**确定**。
- 选择这三个体，从树形目录^⑦中设置温度支承属性**自由**，确保它被设置到体上，以及从工况下拉菜单中选择**温度阶段3**，点击**确定**。

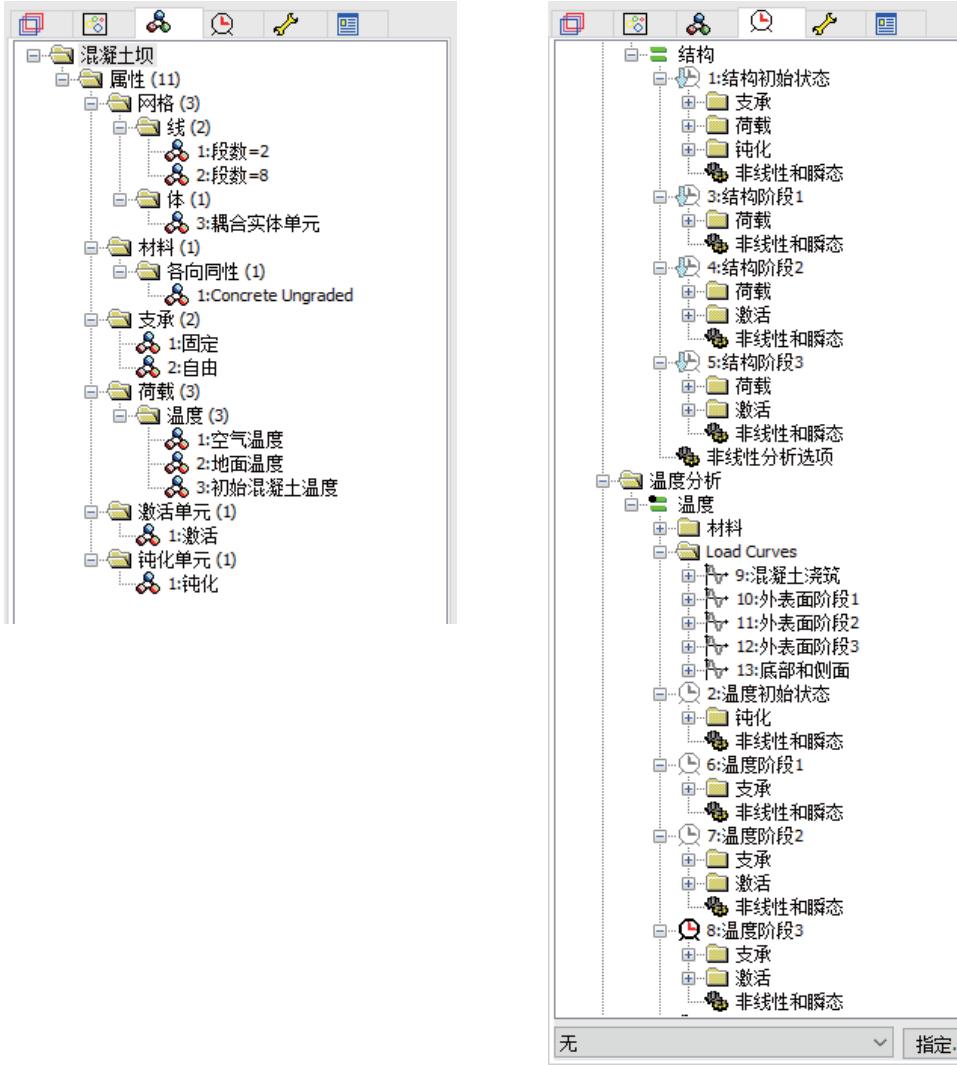


模型的创建完成。

文件
保存

保存模型文件。

检查属性和工况树形目录



在定义和模拟大坝的施工阶段时，属性^{属性}和工况^{工况}的树形目录，将包含LUSAS求解器用进行分析所需要的所有信息。

对于正确的分析模型，应该包含与如图所示相似的树形目录。右键属性和工况数据，可以检验任何定义的值。如果模型在属性或工况目录中存在错误，则提供了一个文件帮助你重新建立模型。详细信息参见下一页。

混凝土坝的施工阶段分析



注. 当求解模型时，注意在树形目录 中，结构和温度工况总是从上到下依次进行求解。而且，在耦合分析中，温度工况总是在相应结构工况之前进行求解。

运行分析

模型已经被加载：



打开立刻求解对话框点击确定开始分析。

一个LUSAS数据文件将会从模型信息中创建。LUSAS求解器使用这个数据文件进行分析。

如果分析成功...

LUSAS结果文件将显示在树形窗口 中。

而且下面的四个分析文件被生成：



- 混凝土坝_温度.out** 这个输出文件包含了热分析的模型数据、设置属性以及选择的数据的详细信息。
- 混凝土坝_结构.out** 这个输出文件包含了结构分析的模型数据、设置属性以及选择的数据的详细信息。
- 混凝土坝_温度.mys** 这是热分析的LUSAS结果文件，将自动地加载到树形目录 中，允许结果被查看。
- 混凝土坝_结构.mys** 这是结构分析的LUSAS结果文件，将自动地加载到树形目录 中，允许结果被查看。

如果分析失败...

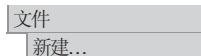
如果分析失败，错误信息除了在文本窗口显示外，还将生成一个输出文件。在文本窗口列出的错误信息应该被改正，然后再保存模型，重新运行分析。

重建模型

如果你不能改正报告的错误信息，则下面提供的文件可以帮助你重建模型，成功地运行分析：



concrete_dam_modelling.vbs 执行例子的建模。



开始一个新的模型文件。如果已经打开了一个存在的模型，则建模器将提示你，在打开新文件前，有未保存的数据需要保存。

- 输入文件名为**混凝土坝**
- 选择单位 **N,m/kg,s,C**
- 确保**耦合**用户界面被选择，点击**确定**按钮。

从目录\<LUSAS Installation Folder>\Examples\Modeller中选择文件 **concrete_dam_modelling.vbs**，创建模型。

运行分析，生成结果。

查看结果

如果在LUSAS建模器中运行分析，则结果文件将加载到当前模型的顶部，对每个时间步的工况结果，将在树形目录 中被显示。对最后一个温度工况的时间步结果，将默认被激活。

对于大坝每个施工阶段的温度云图，将被研究。大坝中温度和应力改变的动画也将被创建。

温度结果

为了阐明模型中温度随时间的变化，一个动画将被创建，显示在不同时间步的云图。首先，当前时间步的温度云图将显示在窗口中。

- 关闭**网格**, **变形网格** 和 **属性层**在 树形目录下
- 在树形目录 中，右击温度工况结果**Time step 1**，并**激活**该工况。
- 不要选择任何特征，在图形窗口的空白部分点击鼠标右键，选择**云图**选项，增加云图层到树形目录 中。从结果项下拉菜单中选择**势能**选项，在分量下拉菜单中选择**PHI**，点击**确定**。

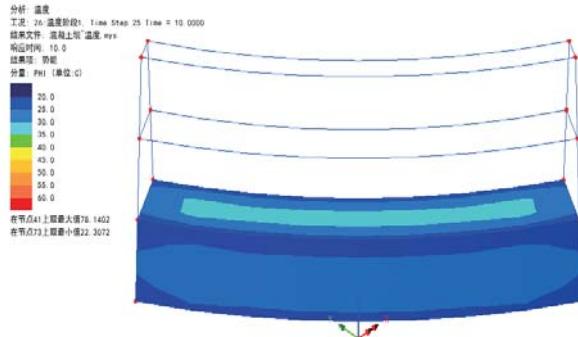
一个显示周围环境温度的初始云图将被显示。

当创建云图动画时，推荐采用固定的云图图解。通过激活当前施工阶段末端的时间步，可以获得需要云图图解的最大和最小值。

- 在树形目录 中，右键温度工况下的结果**时间步25**，选择**激活**。

混凝土坝的施工阶段分析

- 在树形目录中，双击云图层。
- 选择云图范围项，确保云图间隔被设置为**5.0**。设置最大和最小值分别为**60.0**和**20.0**，点击确定。



动画显示温度结果



注. 在动画中使用的查看参数(例如查看角度和云图选项)，也就是当动画加载时窗口当前指定的。因此当运行动画向导时，在建模器窗口中有一个合适的观察视图很重要。

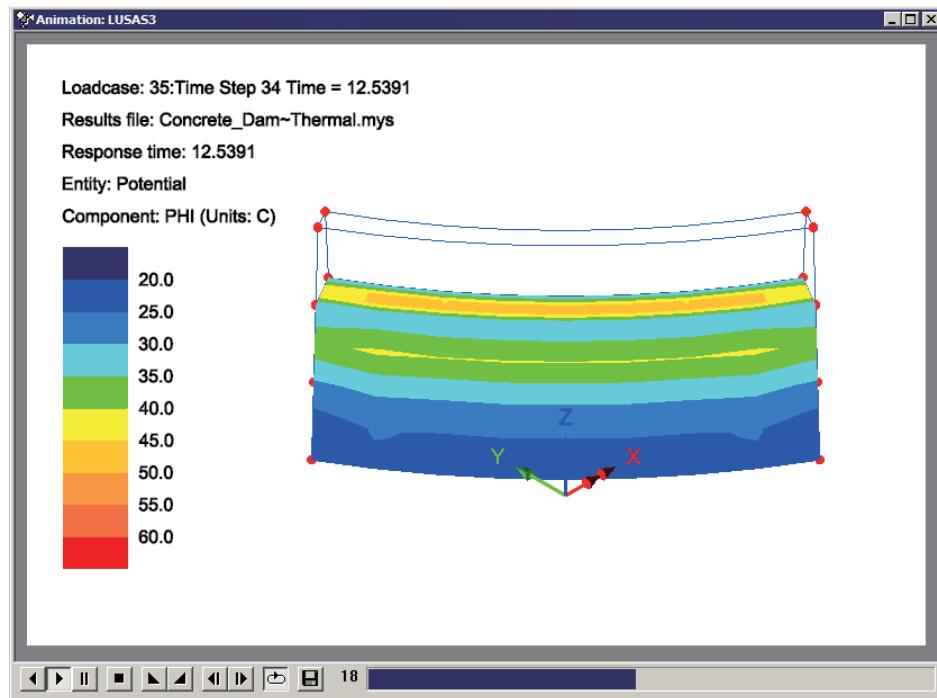
为了创建和保存大坝的外表面上温度变化的动画，完成下列步骤：

- 选择荷载历程选项，点击下一步
- 从动画模拟加载历程对话框的可使用形式的下拉菜单中，选择**温度**结果文件



注. 在一些分析中，精细的时间增量被用于保证求解的收敛，但是并不一定都用于动画显示。因此可以使用对话框中的过滤工具，来减少动画的大小。

- 对于这个例子，选择步长为4的动画，设置过滤起点值为1，步长为**4**，点击**过滤**。每隔4个的时间步将出现在对话框的可使用区域内。选择被过滤的所有温度结果时间步（通过点击第一个时间步，按住**Shift**键，滚动到列表的底部，点击最后一个时间步）。点击**>>**按钮，将包括所选择的时间步，然后点击**完成**。



LUSAS将加载选择的时间步结果，并打开一个窗口显示温度随时间变化的动画。动画可以保存为压缩的AVI格式，以其它播放程序重播。

- 保存动画到你的Projects文件夹中，输入文件名为**混凝土坝_温度.avi**。
- 关闭动画窗口。

动画显示在一个切片上的温度结果

在水化热分析中，在混凝土中将会产生最大的温度。为了绘制温度随时间改变的图形，切片截面被使用：



注. 当使用切片截面创建动画时，动画结果仅生成被切片单元的结果。这意味着对于这个例子，对阶段3的温度工况时间步结果必须被激活，如此以至于大坝全部的网格能够被看见。

- 在树形目录 中，右键温度阶段3的工况结果**时间步60**，选择激活。

混凝土坝的施工阶段分析

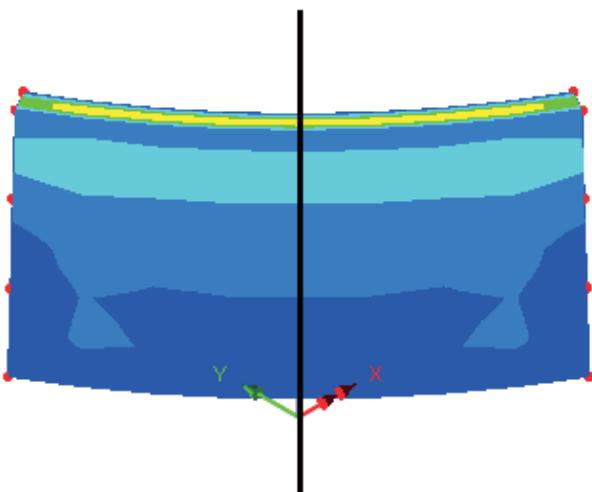
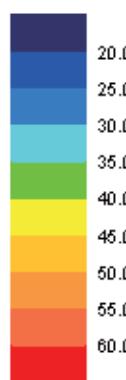
Loadcase: 61:Time Step 60 Time = 23.5391

Results file: Concrete_Dam-Thermal.mys

Response time: 23.5391

Entity: Potential

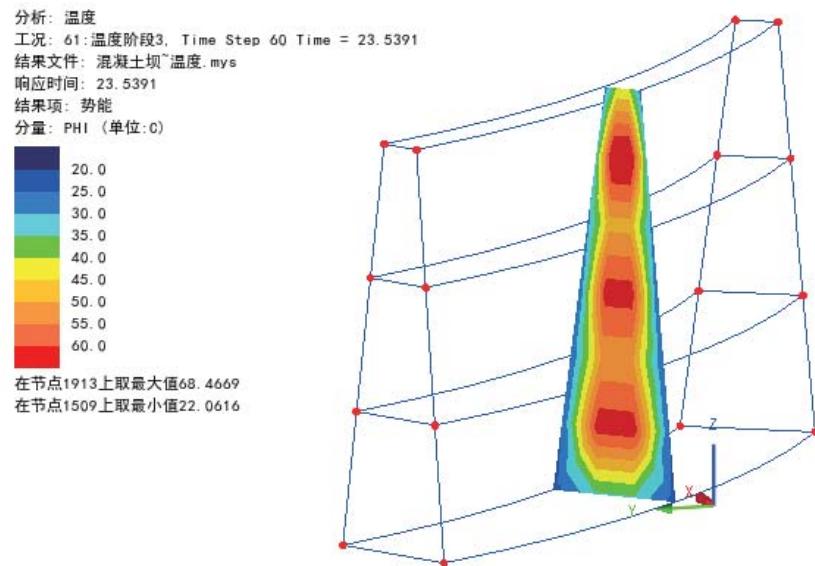
Component: PHI (Units: C)



工具

通过3D图形生成截面...

- 网格尺寸为1, 点击确定
- 把指针沿着Z轴放置在大坝上面, 点击并竖直向下拖拉, 在大坝中心处定义一个切片。一个名为切片1 的组将被创建在树形目录 中。
- 在树形目录 中, 双击云图选项, 选中 在切片上显示, 点击确定。
- 使用动态旋转按钮, 旋转模型。



为了创建和保存大坝的切片上温度变化的动画，完成下列步骤：

| 工具
| 动画向导...

- 选择荷载历程选项，点击下一步
- 从动画模拟加载历程对话框的下拉菜单中，选择温度结果文件**混凝土坝_温度.mys**
- 对于这个例子，选择步长为4的动画，设置过滤起点值为**1**，步长为**4**，点击**过滤**。每隔4个的时间步将出现在对话框的可使用区域内。选择被过滤的所有温度结果时间步（通过点击第一个时间步，按住**Shift**键，滚动到列表的底部，点击最后一个时间步）。点击**>>**按钮，将包括所选择的时间步，然后点击**完成**。

| 文件
| 保存为AVI格式...

保存动画到你的Projects文件夹中，输入文件名为**混凝土坝_温度_切片.avi**

- 关闭动画窗口。

切片后在整个模型上绘制云图

- 在树形目录  中，双击云图选项，取消选择在切片上显示选项，点击确定。

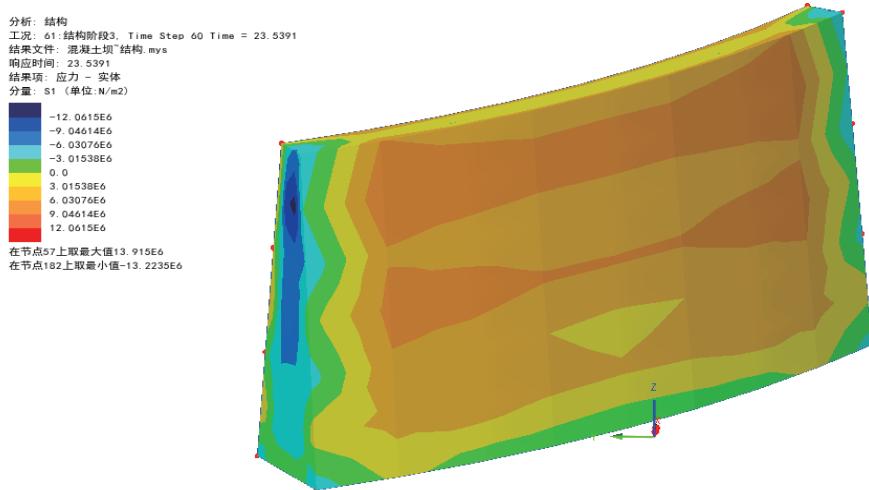
图形将重新显示整个模型的势能PHI云图。

- 从树形目录  中，右键切片组，从上下文菜单中选择删除选项，删除所有的切片。

结构结果

采用与温度结果相同的方式，查看和动画显示结构结果，确保仅结构工况结果时间步被激活或在动画中使用

- 在树形目录  中，右键结构结果时间步**60**，选择激活
- 在树形目录  中，双击云图层。在弹出对话框中，设置结果项为**应力 - 实体**，分量为**S1**。
- 选择云图范围项，选中自动选项，设置数量为**9**，取消选择**最大和最小**，点击确定



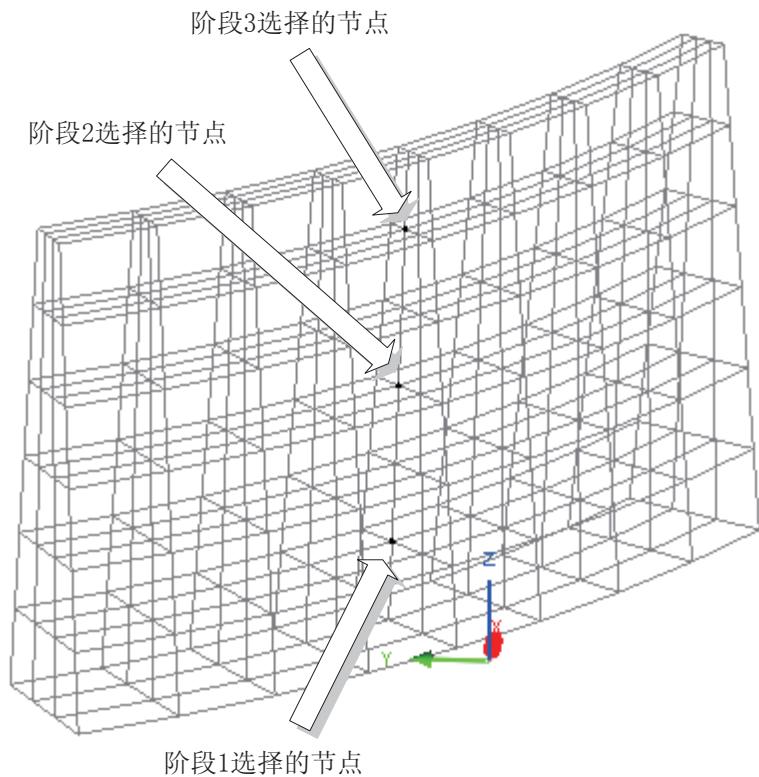
这将显示的是在当前时间步上最大主应力(S1)的云图。

选择节点的结果图形

在这类分析中，用图形显示选择节点的温度随施工过程进行而改变，也是非常有用的。选择感兴趣的节点，使用图形向导- 确保仅有温度结果和温度时间步被选择

从刚才创建的动画结果中继续：

- 删除动画窗口，最大化模型窗口
- 从树形目录□中关闭云图层和几何层，打开网格层。
- 在树形目录□中，右键施工阶段3中的任一个温度工况结果时间步，例如**时间步60**，选择**激活**
- 双击网格层，选择**隐藏部分**，取消**选定点**查看所有的网格
- 仅选择图示的阶段1的节点，生成结果图形



混凝土坝的施工阶段分析

工具

图形向导...

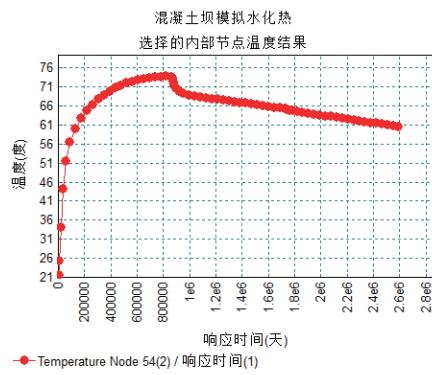
- 选择时程，点击下一步

定义图形X轴的详细信息：

- 选择名称选项
- 在样本工况面板中，确保选择全部选项，并在下拉框中选择温度分析，点击下一步按钮
- 选择响应时间项，点击下一步。

定义图形Y轴的详细信息：

- 选择节点数据项，点击下一步
- 对于所选择的节点，确保结果项为势能，结果分量为PHI，点击下一步
- 输入标题为选择的内部节点温度结果
- 输入X轴标题为响应时间(天)
- 输入Y轴标题为温度(度)，点击完成创建图形
- 不要删除图形窗口，返回模型窗口。



其它节点的结果图形

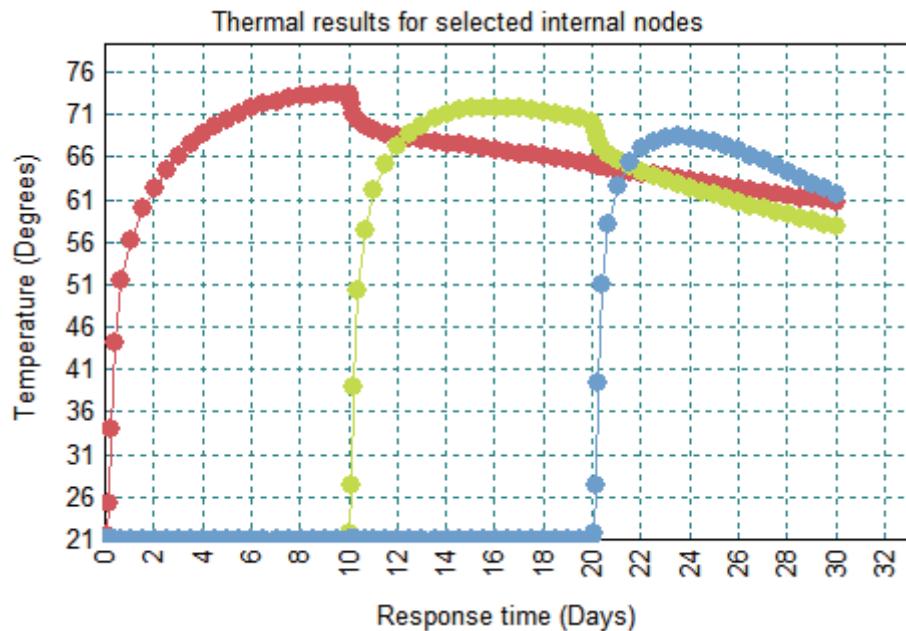
在其它两个施工阶段，当选择大坝中截面的节点时，与每个施工阶段相关的温度时间步将保留在包含的工况面板中。从创建的图形可以看出，对每个施工阶段，温度开始会升高，然后会逐渐减小。

通过选择添加到存在图形中选项，可以使随后的图形结果在第一个图形中生成。右键图形窗口，选择编辑图形属性，图形属性（例如编辑轴或曲线标题等）也可以被编辑。

工具

图形向导...

[查看结果](#)



本例完成。

混凝土坝的施工阶段分析