

薄壳結構施工法

常永義 譯著

建筑工程出版社



薄壳结构施工

416064

常永茂 譯著

建筑工程出版社出版

• 1958 •

內容 提 要

本書系闡述薄壳施工的主要方法，介紹有關薄壳施工現場的規劃管理、技術操作和試驗測定方面的知識。

本書主要內容第一篇“薄壳的施工方法”是介紹目前日本壳體結構的施工規程草案，第二篇“北京天文館25公尺跨度薄壳圓頂的施工方法”是介紹1956年度北京天文館的薄壳圓頂在民主德國施工專家庫尼斯同志熱情的指導下所採用的一些主要施工方法：如何利用起保溫作用的木絲板代替混凝土的模板使用，如何掌握水泥槍作好噴射混凝土的工作等。

這些施工方法都是薄壳結構施工上比較成熟的方法，可供建築工程技術人員參考。

薄壳結構施工法

常永義 譯著

*

建筑工程出版社出版（北京市阜成門外大街）

（北京市書刊出版業營業許可證出字第052號）

建筑工程出版社印刷二廠印刷·新華書店發行

書名 894 40千字 787×1092 1/32 印張 1 7/8

1956年9月第1版 1955年9月第1次印刷

印數：1—5,360册 定價：(10) 0.29元

PDG

目 录

前 言	2
第一篇 薄壳的施工方法	
壳体结构施工规程草案.....	4
一、 緒 言.....	4
二、 壳体结构施工规程草案.....	7
总 則.....	8
1. 施工组织设计.....	9
2. 基础工程.....	10
3. 模板工程.....	10
4. 钢筋工程.....	23
5. 混凝土工程.....	26
6. 防水工程.....	39
7. 设备管路的处理.....	40
8. 试验及测定.....	40
三、 結 束 語.....	40
第二篇 北京天文館25公尺跨度薄壳圓頂的施 工方法.....42	

前　　言

鋼筋混凝土薄壳結構适用于大跨度屋頂，对节约鋼材与混凝土用量具有极大的經濟意义，为现代建筑中极有发展前途的新型结构。

鋼筋混凝土薄壳屋頂在1925年由苏联諾沃德沃尔斯基教授首先在巴庫地方应用，同年德国之德克荷夫卫德曼公司与蔡司公司亦建成一筒形薄壳，是为薄壳結構在建筑工程中应用的开始。三十年来，薄壳結構在設計計算理論与施工技术上已有甚大的发展，世界各个工业先进国家近年已多大量采用。苏联自1931年后曾在第聂泊制鋁联合工厂、克拉馬托尔工厂、西伯利亚金属制造厂、等处广泛采用筒形薄壳屋頂，近年更大量开始采用双曲壳頂，至1956年底苏联已建成 40×40 公尺之装配式組合壳頂，全重达570吨，利用四台带式提升机一次頂升至13.5公尺高度。最近更进一步設計了 100×100 公尺的同型壳型。东欧人民民主国家如民主德国、匈牙利、波兰、捷克等亦均于近年建筑了很多新型薄壳屋頂。其他資本主义国家如美国，英国及法国与墨西哥等对薄壳屋頂亦有甚多的建造。我国自1948年曾在常州試建薄壳仓库一处、解放以后自1951年起始陆续在太原、上海、北京、天津等地建筑薄壳屋頂数处，至1956年后已有甚多的发展。目前我国已建成之壳頂例如1954—1955年之北京苏联展览館工业館壳頂，波宽达32公尺；1956年北京天文館的天象館壳頂直径达25公尺，1957年北京清华大学学生饭厅双曲壳頂跨度达21公尺，天津大学第四饭厅壳頂跨度达25公尺，同年北京玻璃厂采用装配式壳頂跨度达15公尺。各地設計与建筑中的薄壳結構正如雨后春笋陆续出现。

与薄壳結構設計理論发展的同时，鋼筋混凝土薄壳結構之施

工技术水平亦有极大之发展，三十年来苏联及其他工业先进国家对薄壳结构施工中之模板制备支拆与混凝土浇注技术等均有深湛的研究。苏联在薄壳模板方面曾大量设计了各种装配式及移动式模板，对提高模板周转率与降低成本具有极大意义；特别在采用移动式模板方面苏联自1947年即开始大量采用并于1951年由全苏标准设计与技术研究所(КТИС)制订出移动式金属模板之标准设计，可以适应于不同的车间跨度及高度，使用极为有利。其他如美英等国亦均相继于近年来大量采用移动式模板。另外，以苏联为首，在近年试建成功以模盘法制备装配式薄壳之施工方法，对节约模板与提高质量及减小壳顶厚度等更极为有利，前述苏联最近建成 40×40 公尺壳顶即系采用此法，在混凝土浇注技术上，例如对如何保持壳顶曲面厚度及如何在壳顶上采用快硬性混凝土问题以及混凝土浇注过程中如何组织分段流水，与混凝土供应及施工缝位置等问题均为较复杂之技术问题，另外对在壳顶中如何采用喷射法施工，冬季施工以及采用预应力钢筋等各国施工技术界亦均甚注意研究。

我国薄壳屋顶的建筑经验尚少，仅在近一二年始逐渐发展，但极为迅速。施工水平亦日益提高，例如在完成的各地壳顶工程中，北京天象馆壳顶即系采用喷射法施工，北京玻璃厂壳顶首先采用装配式薄壳，天津大学土木馆壳顶则曾首次试用移动式模板成功，其他各地对壳顶施工之先进经验亦正纷纷试成。相信在第二个五年计划期间，我国在薄壳结构之设计及施工技术水平上亦必将有极大的跃进。

由于薄壳施工在我国技术界中尚较生疏，本书爰将日本最近对薄壳施工规范一篇译出，并将北京天文馆天象馆壳顶工程施工方法进行简要的介绍，目的在于这些资料可以在今后薄壳施工中提供参考。

第一篇 薄壳的施工方法

壳体結構施工規程草案

一、緒 言

近年来，壳体结构之所以在现代建筑中逐渐推广，是由于其跨度大而可获得较大的利用空间所致。这种新技术体现了建筑的巨大力量，阿尔卑斯山的征服者说过：“因为有山我们就要登上去”，目前我们要创造新技术的山，并且要树立到达其顶峰的信念。我们对旧有的建筑施工方法是通晓的并有较多的经验，而对特殊技术，则一般不够熟悉，在新技术的施工中又会碰着很多问题，我们切记勿因遭受几次失败，就心灰意冷，向困难低头消沉下来，这对新技术的提高是莫大的障碍。当我们面对新事物的面前失败时，应吸取其经验教训，善于找出原因和检查执行方法，以逐步探求正确合理的方向。在此仅提出壳体结构的特点以及以往施工中存在的主要问题，供今后施工工作上的参考。对有效的利用曲面板的力学特点而进行壳体施工的有关问题，我们做了多次的理论分析及实践考查，目前国内（指日本——译注）对壳体施工呈现着高潮，有的是正在进行，有的是在计划进行。壳的外形一般以圆筒形为主，球形、圆锥形、截断的球形等特殊形状的也不少。壳体结构的特点与框架结构不同，其曲面的垂直荷重由曲面内应力来平衡，形成薄膜应力状态，因此曲面形状及支持物的制成是较重要的问题，能否通过曲面板结构本身并达到整体的均匀性（homogeneity）来满足结构设计的意图，并对计算中的缺陷作到

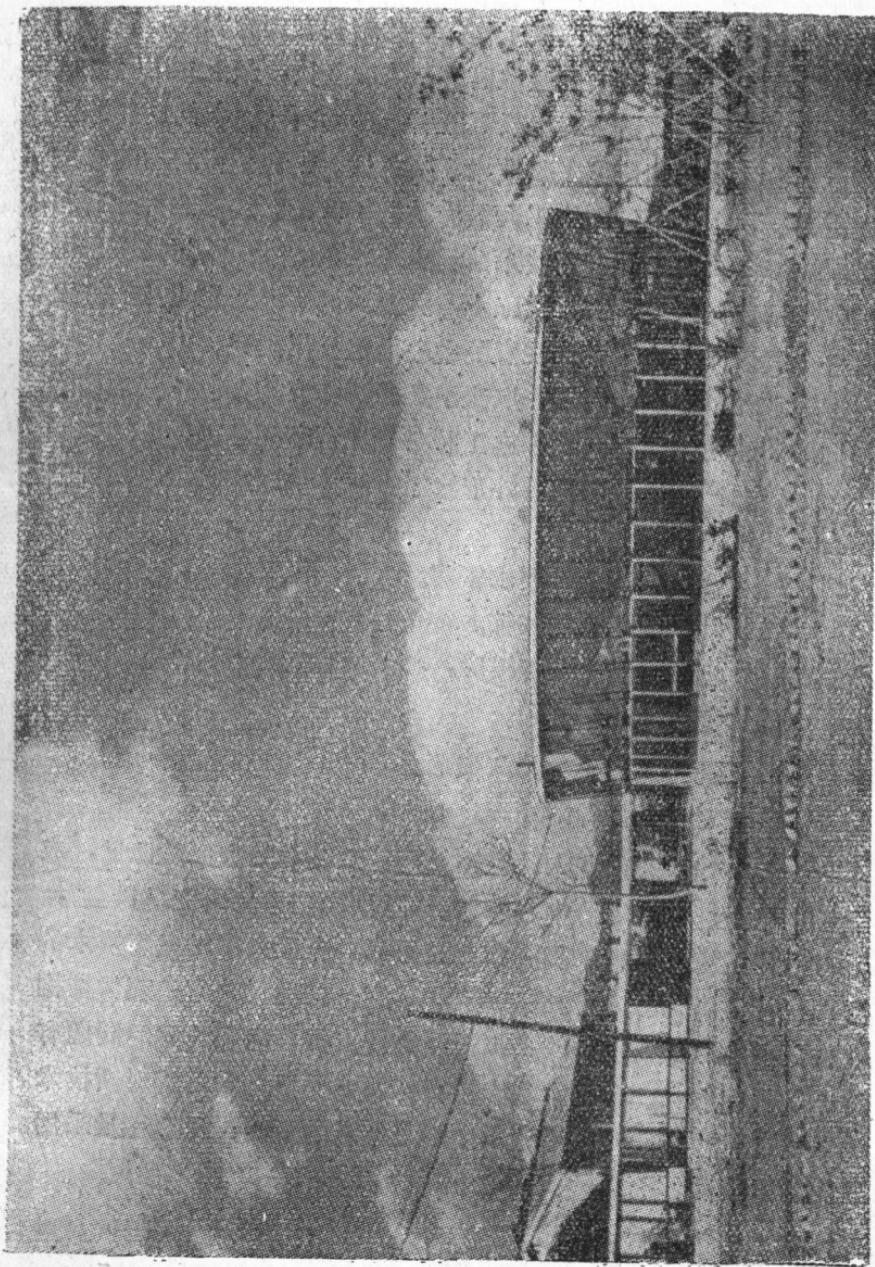
糾正的程度，均有賴于施工工作。壳体結構在理論方面，以采用高次偏微分方程較复杂的數值計算法发展最快，最近除以弹性理論为基础外，在設計上考慮极限設計 (*limit design*) 的新問題已逐漸得到解决，因此施工新技术、新机械、新建筑材料亦将相应的提高。目前的設計和施工人員尚缺乏經驗，預想不到的障碍和困难将不断出现，这在新技术面前也是难免的事，通过實驗求得問題的解决是关键所在，实际上，这方面的研究工作也正在发展，今暫以下列施工中应注意的中心問題提出研究。

壳体結構的决定因素，取决于其外形和支持方法，其曲面本身同时起着复蓋作用，故在施工时必須注意下列各項：

- (1) 严格地按照設計外形施工，壳体的厚度必須与設計相符合。
- (2) 浇注混凝土时要求密实。
- (3) 注意混凝土的收縮。
- (4) 浇注混凝土及拆模时，必須对称的进行。
- (5) 复筋的处理問題。
- (6) 注意混凝土的持久变形。
- (7) 对受拉杆件的处理。

去年利用建設部技术研究补助金，承蒙有关方面的协助，成立了以建設部營繕局为中心的“壳体結構施工方法研究委員會”，并对以往的施工进行了調查和反复研究，今应大家对施工技术的要求，特提出“壳体結構施工规程”草案。該规程草案是壳体結構在施工中的最低要求，故必須遵照执行。很多尚未規定的問題有待今后研究解决，因此本草案按暫行规定提出。本草案对新技术的发展毫无約束，对技术的墨守不是笔者的意图，欢迎尽量采用新的施工方法。

图 1. 外部半径为10公尺、中心半径1公尺、坡度1:3的圆锥形薄壳



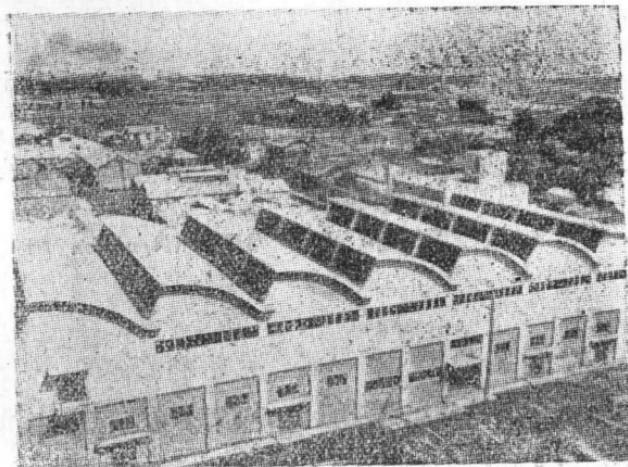


图 2 鋸齒形長薄壳

(縱向長20.7公尺，橫向長7.2公尺，半徑為8.2公尺，其中心角為 46°)

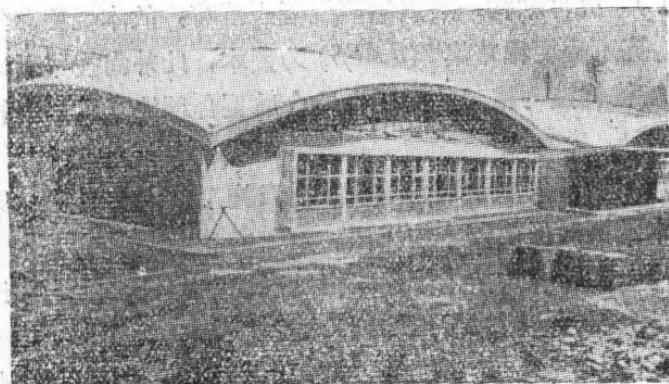


图 3 平面尺寸为 27×22.5 公尺，曲率半径为35公尺的截断球形薄壳
(它的連系梁支承在四角的立柱上)

二、壳体结构施工規程草案

S.S.S. 壳体结构施工規程草案及說明

总 則

目的：本规程系根据壳体结构的特点，对薄壳工程作出合理的施工标准为目的。

用途：壳体结构适用于各种建筑，以下所指的壳体结构为采用曲面板作屋盖的一般建筑。

简称：本草案简称 S.S.S. (*Shell-construction Standard Specification*)。

总 則

目 的

为完成壳体结构施工这项重要的工作，必须拟定施工规程，一般说来，对于经验不足或没有经验的工程技术人员，不论在何处，若能按本规程施工，则可顺利完成任务，本规程草案包括之内容如下：

(1) 壳体结构一般属钢筋混凝土范畴，故本规程草案原则以上“建筑工程规程草案”(JASS)为蓝本，此外尚搜集整理了有关壳体结构构造与施工的问题，为今后更合理地施工作一般性的规定。

(2) 在不局限于现行建筑设计及施工技术的规定，积极采用新技术的同时提出基本施工法。

(3) 随着有关技术理论研究的进展，随着新材料的出现，新施工方法经充分研究后应即列入规程。

有关壳体工程，除一般的应遵守 JASS 外，随着新材料的出现、理论的进展，今后如何尚难预料；此外移动模板、喷射法施工、预制混凝土、预应力混凝土等新施工方法，欧美资料已作广泛介绍，但国内对这方面的经验尚很缺乏，若以规范的性质肯定下来强求技术上的统一，则有碍于新施工技术的发展，因此，本规程是以施工中应注意的事项为主，对移动模板、喷射法施工、

預制混凝土及預应力混凝土等新施工方法不加論述，仅供一般構造施工參考。由於新材料、新機械的日益發展，不宜機械地按照本規程施工，而應積極的採用新的施工方法。

用 途

本規程為建築用殼體結構施工的基本準則，原則上，它適用於任何建築用的殼體結構，以下論述的系以曲面板為屋頂的殼體結構，它具有圓筒形薄殼、球形薄殼、圓錐形薄殼等各種外形。殼體結構是以曲面板本身作為承重結構，一般的承重結構則是由框架構成，於橫梁之間復蓋曲面板，這兩種結構往往不易識別，但施工中則有共同之處，因此，將上述兩種情況均列為殼體結構的範疇。

簡 称

本規程按施工順序分類，包括有：施工組織設計、基礎工程、模板工程、混凝土工程等，簡稱S.S.S.。本規程包括建筑工程規程JASS以外有關的施工注意事項，本應與JASS合併，但本規程並非JASS的組成部分，故簡稱S.S.S.，以便獨立的去處理今後的有關問題。

1. 施工組織設計

當進行殼體工程的施工時，應對材料供應、架設模板、綁紮鋼筋、澆注混凝土、施工工序、施工進度、運輸路線、作業場地等，編制周密的組織設計並取得原設計人的同意。

殼體結構的關鍵在於作出與設計相符的曲面，並保證整體的均勻性。施工時為了提高曲面結構的準確度，應注意模板變形及立柱的拆除時間及拆除方法。為了保證結構的均勻性，應慎重地進行材料的選擇保管、鋼筋的綁扎、以及混凝土的澆注等工作，例如，在支模前應設法防止立柱因澆注混凝土而可能產生的下沉，在澆注混凝土時，應按組織設計進行混凝土的攪拌及運送，盡

量地避免出現施工縫，同時必需按照編制的組織設計全面地組織模板的架設、鋼筋放樣、材料及模板立柱的儲備等。上述各點亦适用于一般工程施工，由于曲面結構與一般的框架結構不同，因此對曲面結構更應遵守。

2. 基礎工程

施工時，必須防止支承壳體結構的立柱及牆壁的基礎產生不均勻的沉陷。

壳體結構一般是由於較大的空間而被採用，因此立柱的荷重通常很大。由於立柱的不均勻沉陷就會引起曲面變形，發生意外的應力，而導致裂縫的產生，為了防止這種現象，應對地基認真地進行處理，如正確地進行打樁或充分夯实卵石墊層等工作。雖然根據JASS 4.9.2.關於卵石墊層的說明，卵石墊層是不適用於單層建築，而只適用於兩層以上的建築。由於壳體結構的荷重是直接傳給地基，因此地基必須進行調查，並按設計慎重地進行泥土檢驗，務使其底層不存有有機土才行。當地基處於松軟的情況時，必須採用其它方法進行施工。系梁是承受拉力的，在施工時必須注意鋼筋的錨碇和接頭情況。當壳體位於地面以上時，應將混凝土地面與基礎預先施工以便架設模板的立柱，否則，應採用其它方法防止立柱下沉。

3. 模板工程

3—1. 設置放樣間

為了預製模板，鋼筋加工應先設置放樣間，在施工期間提出統一的標準圖。

3—2. 模板的制作

模板的曲面必須精確且無縫隙，並須考慮到拆模的方法。模板的型式及用料應取得設計人的同意。

3—3. 模板的架設與檢查

架設壳体模板必須精确，在澆注混凝土等一系列工作时，亦不允許有移动及变形的现象发生，模板架設后，应全面地进行检查，务使所构成的曲面与图紙符合。

3—4. 模板的垂度

架設模板时，必須考慮模板的垂度，其大小取决于澆注混凝土时支承体系的变形，包括木龙骨、托梁、支柱相互間的挤压变形、模板在荷重作用下的彈性变形以及木材干燥的收縮变形等，壳体的彈性变形另作考慮，确定模板垂度时，必須取得技术負責人的同意。

3—5. 模板的涂料

澆注混凝土前，模板上可使用涂料。

3—6. 模板的上層蓋板

壳体下部，由于坡度增大，可使用双層模板，上層模板应設有澆注口及检查口。

3—7. 支柱的种类

钢管、方木、杉槁等都可作为支柱，但在同一平面上立支柱时不得同时采用不同材料的支柱。

3—8. 支柱的架設

原則上支柱应支承在混凝土地面或木地面上，并避免搭接。施工中应防止模板翹曲及横向移动，并以水平拉杆或其他有效方法使其稳定。

3—9. 支柱及模板的拆除

拆除支柱及模板时須根据計劃逐步地并保持支点对称进行拆除。

3—10. 模板的拆除時間

模板支柱宜同时拆除，拆除時間必須在28天以上，必要时可縮短到21天以上，但混凝土的抗压强度，試驗后应达到28天以上的强度。上層模板不在此限。

3—11. 支柱的更換

拆模前支柱不得更換。

3—1. 放样間的設置

壳体結構一般是利用很薄的鋼筋混凝土所制成。为使曲面正确，鋼筋位置要恰当，必須根据放样后的标准图进行加工和架設。为了繪制标准图，开工前应設立放样間，在施工期間在放样間繪制大样以作为制做模板、鋼筋加工等工序的依据，因此它的位置应設置在不妨碍工程进行的地方，并且要使用不易变形的材料建成。为避免风雨吹洒和侵襲放样間地面，放样間应做好防风、防雨設備。为使工程进行不受雨天影响，放样間应設在現場附近的广场上，地面可鋪木地板、混凝土，或利用道路，其中以木地板、混凝土地最为普通。地面必須平整，根据所調查的20个施工实例中，除用混凝土道路的6个外，其它14个均为木地板。其构造方法一般用 9×9 公分或 10.5×10.5 公分的方木作龙骨，間距1公尺上面鋪設15~21公厘杉木板，也可以敷設模板。

3—2. 模板的制作

制作薄壳的模板时，如何利用木板的平面拼成精确的曲面，并保証长期不发生变形現象是最主要的問題。模板用料可采用拼板，在曲率半径較大的位置使用填挡板。最近亦有采用鉄皮及弯曲胶合板者。在曲面上鋪設的鋪板必須光滑密实，板与板之間、挡与挡之間如有空隙，应以鉄皮封严，避免澆注混凝土时产生漏浆。当采用拼板时，其厚度应在5公分以上，当采用填挡板时，其形成的誤差可不予考慮，填挡板宽度应使曲面厚度的誤差小于 $\pm \frac{1}{20}$ 。茲例举圓筒形薄壳当采用填挡板时，其宽度的計算公式：填挡板的宽 $2A$ ，圓弧半径 R ，直線与圓弧在中点相差为 $\delta/2$ ，模板构成如图 $AB—BC\dots,A$ 点、 M 点、 B 点誤差为 $\delta/2$ 。填挡板宽 AB 必須使所产生的誤差 $\delta/2$ ，小于厚度 t 的 $\frac{1}{20}$ 。令 AB 的內接

圓為 $A'B'$ ，則壳體內緣的圓弧曲線 $A'M'B'$ 與直線 $A'B'$ 之差約為 δ ，若 δ^2 略去不計，則

$$a^2 = 2R \cdot \delta.$$

將墳擋板寬 $2a$ 及 $\delta = 1/10t$ 代入，即：

$$2a = 2\sqrt{2R \cdot \delta} = \sqrt{0.8 R t},$$

$$\text{則 } 2a \approx 0.9\sqrt{R t}.$$

$$\textcircled{1} \quad R = 6 \text{ 公尺}, t = 12 \text{ 公分时}$$

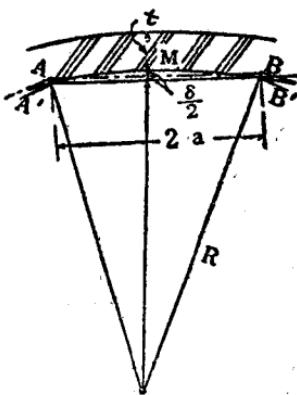
$$\begin{aligned} \text{墳擋板寬 } 2a &= 0.9 \sqrt{600 \times 12} \\ &\approx 76 \text{ (公分).} \end{aligned}$$

$$\textcircled{2} \quad R = 6 \text{ 公尺}, t = 9 \text{ 公分时}$$

$$2a = 0.9 \sqrt{600 \times 9} \approx 66 \text{ (公分).}$$

\textcircled{1} 的情形是墳擋板的寬度在 2 尺 5 寸以下；\textcircled{2} 的情形為墳擋板的寬度在 2 尺 2 寸以下。用墳擋板時，圖示的 $AB-BC-CD\dots\dots$ 必須按照小於厚度的 $1/20$ 的誤差進行配制，而不應以內接圓 $A'B'-A'C'\dots\dots$ 配制。圓筒形薄殼的調查的實例中，除個別採用拼板厚為 $15 \sim 16.5$ 公厘的杉木板以外，一般多用 $2 \text{ 尺} \times 6$ 尺 (600×1800) 的墳擋板。墳擋板多用杉木或松木，亦有用 3 分厚的膠合板。今後膠合板的使用將會更多，龍骨的標準尺寸為：

1 寸 5 分見方 (4.5×4.5 公分)，間距 1 尺 \sim 1.2 尺 (300 \sim 360 公分)，此外亦可用 21 \sim 30 公厘的厚板或膠合板，制成間距為 45 或 90 公分的曲線狀構件，托梁的標準為 10×10 公分，以 $9.0 \times 9.0 \sim 10.5 \times 10.5$ 公分的杉木或檜松支承在支柱上，龍骨、模板用釘子或鐵件順次釘牢。托梁與龍骨合用時，通常是在 10×10 公分的方木上敷設模板。模板的架設方法有把托梁、龍骨支承於支柱設計高度上，支柱之間以木楔加固，然後根據大樣圖用經緯儀找出曲面外形的方法；有利用大樣圖在地面進行桁架組合，然後安裝到支柱上構成



立体的方法；有托梁沿曲面放置，而其本身是沿着軸綫方向，依据設計曲面預制成弯曲外形的方法；有利用厚度拼成組合龙骨，組合托梁的方法；亦有在龙骨上敷設預制网，在网上涂抹砂浆以代模板，并兼內粉刷的方法；或用填土至壳形以代替模板的方法，以及壳体在地面預制后，再行裝吊的施工方法等。为适应特殊的环境，施工負責人应根据具体情况，选择有效的施工方法。此外，对連續壳体可用一个移动模板反复使用，但此时模板单元不得小于一个单元壳体，壳体模板未架設完成时，不允許澆注混凝土。曲面构成后壳体才發揮其作用，在曲面尚未构成以前若将模板拆除，就会产生难以預料的应力，致使薄壳因强度不足而引起破坏，因此只在构成了单元壳体之后，才允許拆移模板。如在各种模板构造方案中，

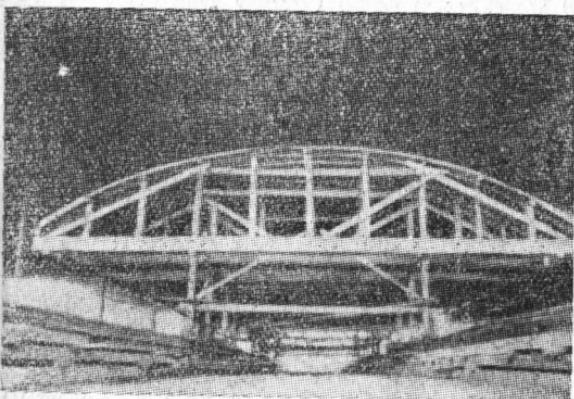


图 4 移动式模板拆除的情形

要选择实际施工的构造方案时，必須考慮到拆模方法，随着混凝土的硬化，模板易被粘住，使其自身亦呈荷重状态，造成拆模困难。为此宜預先拆除壳体四周的或壳頂的带状模板，拆模时就从該

部分开始，向两侧进行，因此要求对拆模方法应預先进行周密的考虑，模板构成的曲面必須精确，在澆注混凝土及其他工序的施工中，模板必須防止振动，或防止因曲面承受荷重而产生的变形移位。由于壳体結構的外形是首要問題，因此模板的构造及用料应事仔細研究，并取得設計人的同意，同时，应使直接从事工作的工